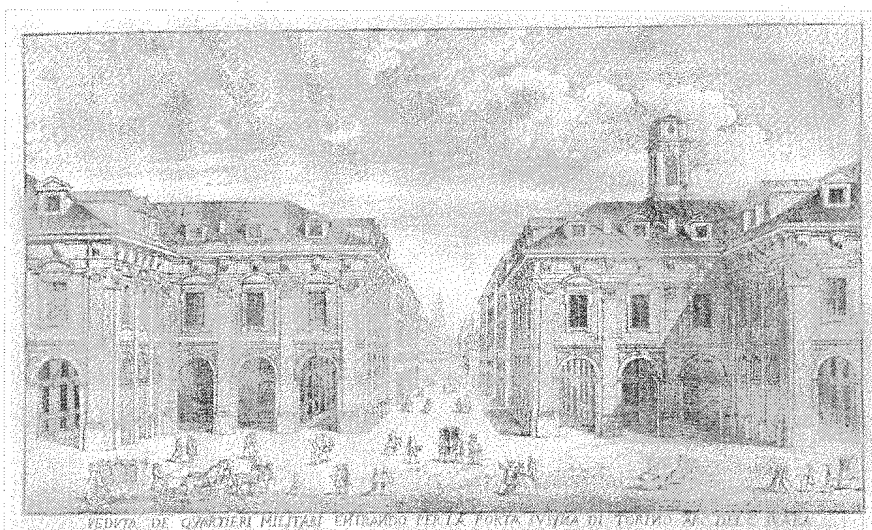




CITTA' DI TORINO

Divisione Servizi Tecnici ed Edilizia per i Servizi
Culturali – Sociali – Commerciali
Settore Edifici per la Cultura
Piazza Corpus Domini 17/E – 10122 Torino

RECUPERO FUNZIONALE DELL'EDIFICIO DI VIA DEL CARMINE 14 AD USO ARCHIVI ED ATTIVITA' CULTURALI



PROGETTO ESECUTIVO

Responsabile Unico di Procedimento e Dirigente del Settore	Arch. Rosalba Stura
Progettista opere architettoniche	Arch. Emanuela Lavezzo
Progettista opere strutturali	Ing. Gianfranco Giovagnetti
Progettista opere impiantistiche	Ing. Alfonso Famà
Progettista della sicurezza – Collaboratore alle opere strutturali	Ing. Flavio Aquilano
Supporto al R.U.P. per le opere strutturali	Ing. Elena Grillone
Collaboratore progetto opere architettoniche e strutturali	Geom. Bartolo Saullo
Collaboratore progetto opere architettoniche e sicurezza	Geom. Fabrizio Passantino
Collaboratore progetto opere architettoniche	Arch. Michelina Pirrone
Collaboratori progetto opere impiantistiche	P.I. Francesco Ferrari P.I. Maurizio Genovese

PROGETTO OPERE STRUTTURALI

SCALA	TABULATI RELAZIONE DI CALCOLO		
SCALA PLOT			
REV	MODIFICHE	DATA	DISEGNATORE
	Prima Revisione	02/09/2010	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm q f_{vk0} : **0.66** kg/cm q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **1** Descrizione: Maschio murario n. 1 su corso valdocco
altezza calcolata: **542.00** cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-43249	207	-1318	0	1.8	4.5	0.84	-4.61	0.59	1.00	0.02	4.12	0.02	--	--	
l	3	-32640	199	-1029	0	1.8	4.5	0.84	-3.48	0.15	1.00	0.02	3.27	0.01	--	--	
l	4	-31169	285	-1060	0	1.8	4.6	0.83	-3.33	0.14	1.00	0.03	3.15	0.01	--	--	
l	5	-30719	313	-1070	0	1.8	4.6	0.83	-3.28	0.14	1.00	0.03	3.12	0.01	--	--	
½	2	-211793	28603	-5306	0	0.0	--	0.90	-4.52	0.54	1.00	0.61	4.05	0.45	--	--	
½	3	-160522	22134	-4052	0	0.0	--	0.90	-3.43	0.14	1.00	0.47	3.23	0.15	--	--	
½	4	-154900	22344	-3983	0	0.0	--	0.90	-3.31	0.13	1.00	0.48	3.14	0.15	--	--	
½	5	-153185	22426	-3961	0	0.0	--	0.90	-3.27	0.13	1.00	0.48	3.11	0.15	--	--	
0	2	-40822	2179	-827	0	--	0.0	1.00	-4.36	0.52	1.00	0.23	3.93	0.18	--	--	
0	3	-30841	1749	-617	0	--	0.0	1.00	-3.29	0.13	1.00	0.19	3.13	0.06	--	--	
0	4	-29557	1890	-574	0	--	0.0	1.00	-3.15	0.12	1.00	0.20	3.03	0.07	--	--	
0	5	-29154	1938	-561	0	--	0.0	1.00	-3.11	0.12	1.00	0.21	2.99	0.07	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **2** Descrizione: Maschio murario n. 2 su corso Valdocco
altezza calcolata: **542.00** cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-180873	3918	3977	-5213	2.8	1.3	0.87	-5.39	0.67	1.00	0.12	4.70	0.07	--	--	
l	3	-135718	2620	3125	-3843	2.8	1.3	0.87	-4.04	0.17	1.00	0.08	3.69	0.02	--	--	
l	4	-128100	1717	3312	-3531	2.8	1.2	0.87	-3.82	0.16	1.00	0.05	3.52	0.01	--	--	
l	5	-125697	1427	3365	-3423	2.8	1.2	0.86	-3.75	0.15	1.00	0.04	3.47	0.01	--	--	
½	2	-791132	15861	32013	-4524	0.0	--	0.90	-4.71	0.56	1.00	0.09	4.20	0.07	--	--	
½	3	-595348	10171	24537	-4226	0.0	--	0.90	-3.55	0.14	1.00	0.06	3.32	0.02	--	--	
½	4	-565879	5625	24302	-6175	0.0	--	0.90	-3.37	0.13	1.00	0.03	3.19	0.01	--	--	
½	5	-556608	4165	24231	-6778	0.0	--	0.90	-3.32	0.13	1.00	0.02	3.15	0.01	--	--	
0	2	-143502	2682	-992	122	--	0.1	1.00	-4.28	0.51	1.00	0.08	3.87	0.06	--	--	
0	3	-108253	1606	-745	137	--	0.1	1.00	-3.23	0.13	1.00	0.05	3.08	0.02	--	--	
0	4	-103482	604	-703	223	--	0.2	1.00	-3.08	0.12	1.00	0.02	2.97	0.01	--	--	
0	5	-101968	281	-691	246	--	0.2	1.00	-3.04	0.12	1.00	0.01	2.94	0.00	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **3** Descrizione: Maschio murario n. 3 su corso valdocco
altezza calcolata: **542.00** cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-105187	2846	6999	-934	2.8	1.8	0.88	-6.17	0.75	1.00	0.17	5.29	0.09	--	--	
l	3	-78664	2014	5414	-685	2.8	1.8	0.88	-4.62	0.19	1.00	0.12	4.12	0.03	--	--	
l	4	-73614	1536	5516	-589	2.8	1.7	0.88	-4.32	0.18	1.00	0.09	3.90	0.02	--	--	
l	5	-72029	1391	5544	-560	2.8	1.7	0.88	-4.23	0.17	1.00	0.08	3.83	0.02	--	--	
½	2	-314143	11098	18134	1617	0.0	--	0.90	-4.61	0.55	1.00	0.16	4.12	0.12	--	--	
½	3	-235857	7900	13892	1127	0.0	--	0.90	-3.46	0.14	1.00	0.12	3.26	0.04	--	--	
½	4	-223033	6254	13742	824	0.0	--	0.90	-3.27	0.13	1.00	0.09	3.11	0.03	--	--	
½	5	-218948	5747	13698	733	0.0	--	0.90	-3.21	0.13	1.00	0.08	3.07	0.03	--	--	
0	2	-70348	4329	-861	-161	--	0.2	1.00	-4.13	0.49	1.00	0.25	3.76	0.20	--	--	
0	3	-52967	3116	-655	-113	--	0.2	1.00	-3.11	0.12	1.00	0.18	2.99	0.06	--	--	
0	4	-50415	2577	-638	-91	--	0.2	1.00	-2.96	0.12	1.00	0.15	2.88	0.05	--	--	
0	5	-49601	2411	-633	-82	--	0.2	1.00	-2.91	0.12	1.00	0.14	2.84	0.05	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 29 Descrizione: Maschio murario n. 29 su Cortile
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-29860	5679	453	0	2.7	0.6	0.80	-4.40	0.59	1.00	0.84	3.96	0.63	--	--	
l	3	-22468	4266	341	0	2.7	0.6	0.80	-3.31	0.15	1.00	0.63	3.14	0.20	--	--	
l	4	-21334	4035	325	0	2.7	0.6	0.80	-3.14	0.14	1.00	0.59	3.02	0.20	--	--	
l	5	-20981	3962	320	0	2.7	0.6	0.80	-3.09	0.14	1.00	0.58	2.98	0.20	--	--	
½	2	-147737	1004	1661	-0	0.0	--	0.87	-4.35	0.54	1.00	0.03	3.92	0.02	--	--	
½	3	-111579	566	1248	-0	0.0	--	0.87	-3.29	0.14	1.00	0.02	3.13	0.01	--	--	
½	4	-106861	193	1187	-0	0.0	--	0.87	-3.15	0.13	1.00	0.01	3.02	0.00	--	--	
½	5	-105374	63	1167	-0	0.0	--	0.87	-3.10	0.13	1.00	0.00	2.99	0.00	--	--	
0	2	-28366	2743	-2222	0	--	0.0	1.00	-4.18	0.52	1.00	0.40	3.79	0.32	--	--	
0	3	-21470	2117	-1679	0	--	0.0	1.00	-3.16	0.13	1.00	0.31	3.03	0.10	--	--	
0	4	-20676	2107	-1611	0	--	0.0	1.00	-3.05	0.13	1.00	0.31	2.94	0.11	--	--	
0	5	-20425	2106	-1589	0	--	0.0	1.00	-3.01	0.12	1.00	0.31	2.92	0.11	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 30 Descrizione: Maschio murario n. 30 su Cortile
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	2	-75392	4504	709	1869	2.3	1.5	0.84	-5.51	0.70	1.00	0.33	4.79	0.21	--	--	
l	3	-57062	3409	536	1381	2.3	1.5	0.84	-4.17	0.18	1.00	0.25	3.79	0.07	--	--	
l	4	-54791	3277	513	1269	2.3	1.5	0.84	-4.01	0.17	1.00	0.24	3.66	0.07	--	--	
l	5	-54087	3236	506	1233	2.3	1.5	0.84	-3.95	0.17	1.00	0.24	3.63	0.07	--	--	
½	2	-389318	2273	734	7254	0.0	--	0.87	-4.78	0.59	1.00	0.03	4.25	0.02	--	--	
½	3	-294414	1873	598	5452	0.0	--	0.87	-3.62	0.15	1.00	0.02	3.37	0.01	--	--	
½	4	-282528	2069	655	5165	0.0	--	0.87	-3.47	0.14	1.00	0.03	3.26	0.01	--	--	
½	5	-278814	2136	675	5069	0.0	--	0.87	-3.43	0.14	1.00	0.03	3.23	0.01	--	--	
0	2	-64250	2351	-85	-39	--	0.1	1.00	-4.70	0.58	1.00	0.17	4.18	0.12	--	--	
0	3	-48615	1834	-66	-29	--	0.1	1.00	-3.55	0.15	1.00	0.13	3.33	0.04	--	--	
0	4	-46803	1861	-66	-27	--	0.1	1.00	-3.42	0.14	1.00	0.14	3.23	0.04	--	--	
0	5	-46228	1873	-67	-27	--	0.1	1.00	-3.38	0.14	1.00	0.14	3.19	0.04	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **2.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 31 Descrizione: Maschio murario n. 31 su Cortile
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-89793	2838	-328	5	1.9	3.9	0.80	-6.46	0.86	1.00	0.20	5.50	0.11	--	--	
l	3	-67810	2141	-232	-12	1.9	3.9	0.80	-4.88	0.22	1.00	0.15	4.32	0.04	--	--	
l	4	-64827	2047	-195	-32	1.9	4.0	0.80	-4.66	0.21	1.00	0.15	4.16	0.04	--	--	
l	5	-63900	2018	-182	-39	1.9	4.0	0.80	-4.59	0.21	1.00	0.15	4.11	0.04	--	--	
½	2	-375914	25622	-55	-4722	0.0	--	0.87	-5.41	0.67	1.00	0.37	4.71	0.23	--	--	
½	3	-284196	19306	-36	-3594	0.0	--	0.87	-4.09	0.17	1.00	0.28	3.73	0.07	--	--	
½	4	-272575	18424	-26	-3493	0.0	--	0.87	-3.92	0.16	1.00	0.26	3.60	0.07	--	--	
½	5	-268949	18143	-22	-3459	0.0	--	0.87	-3.87	0.16	1.00	0.26	3.56	0.07	--	--	
0	2	-66650	9518	-79	14	--	0.0	1.00	-4.79	0.59	1.00	0.68	4.25	0.48	--	--	
0	3	-50440	7173	-61	9	--	0.0	1.00	-3.63	0.15	1.00	0.52	3.38	0.15	--	--	
0	4	-48534	6847	-60	4	--	0.0	1.00	-3.49	0.14	1.00	0.49	3.28	0.15	--	--	
0	5	-47936	6744	-60	4	--	0.0	1.00	-3.45	0.14	1.00	0.48	3.25	0.15	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 32 Descrizione: Maschio murario n. 32 su Cortile
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-64509	711	103	19	1.7	5.0	0.76	-5.18	0.73	1.00	0.06	4.55	0.04	--	--	
l	3	-48702	556	73	11	1.7	5.0	0.76	-3.91	0.18	1.00	0.04	3.60	0.01	--	--	
l	4	-46540	573	63	6	1.7	5.0	0.76	-3.74	0.18	1.00	0.05	3.47	0.01	--	--	
l	5	-45876	578	59	4	1.7	5.0	0.76	-3.69	0.17	1.00	0.05	3.43	0.01	--	--	
½	2	-331419	35192	-3295	-1843	0.0	--	0.86	-5.35	0.67	1.00	0.57	4.67	0.36	--	--	
½	3	-250267	26391	-2493	-1392	0.0	--	0.86	-4.04	0.17	1.00	0.43	3.69	0.12	--	--	
½	4	-239592	24906	-2399	-1340	0.0	--	0.86	-3.87	0.16	1.00	0.40	3.56	0.11	--	--	
½	5	-236253	24433	-2370	-1325	0.0	--	0.86	-3.81	0.16	1.00	0.39	3.52	0.11	--	--	
0	2	-62197	3323	21	-166	--	0.3	0.99	-5.00	0.63	1.00	0.27	4.41	0.18	--	--	
0	3	-47034	2464	13	-127	--	0.3	0.99	-3.78	0.16	1.00	0.20	3.49	0.06	--	--	
0	4	-45208	2278	8	-125	--	0.3	0.99	-3.63	0.15	1.00	0.18	3.38	0.05	--	--	
0	5	-44626	2217	6	-124	--	0.3	0.99	-3.59	0.15	1.00	0.18	3.35	0.05	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 33 Descrizione: Maschio murario n. 33 su Cortile
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	2	-67500	3954	-785	829	1.4	6.1	0.71	-5.49	0.82	1.00	0.32	4.78	0.20	--	--	
l	3	-50785	3019	-602	615	1.4	6.2	0.71	-4.13	0.21	1.00	0.25	3.76	0.07	--	--	
l	4	-48149	2969	-592	566	1.4	6.2	0.71	-3.92	0.20	1.00	0.24	3.60	0.07	--	--	
l	5	-47332	2953	-590	548	1.4	6.2	0.71	-3.85	0.19	1.00	0.24	3.55	0.07	--	--	
½	2	-260919	58531	-4798	2095	0.0	--	0.83	-5.31	0.68	1.00	1.19	4.64	0.77	--	--	
½	3	-196897	44341	-3632	1580	0.0	--	0.83	-4.01	0.17	1.00	0.90	3.66	0.25	--	--	
½	4	-188192	42737	-3497	1515	0.0	--	0.83	-3.83	0.16	1.00	0.87	3.53	0.25	--	--	
½	5	-185465	42236	-3454	1496	0.0	--	0.83	-3.77	0.16	1.00	0.86	3.49	0.25	--	--	
0	2	-60067	14915	-214	-181	--	0.3	0.99	-4.89	0.63	1.00	1.21	4.33	0.84	--	--	
0	3	-45397	11311	-160	-138	--	0.3	0.99	-3.69	0.16	1.00	0.92	3.43	0.27	--	--	
0	4	-43579	10918	-153	-134	--	0.3	0.99	-3.55	0.15	1.00	0.89	3.32	0.27	--	--	
0	5	-43007	10798	-150	-132	--	0.3	0.99	-3.50	0.15	1.00	0.88	3.29	0.27	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 34 Descrizione: Maschio murario n. 34 su Cortile
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	2	-56922	694	-1858	-595	2.0	1.9	0.87	-5.12	0.63	1.00	0.06	4.50	0.04	--	--	
l	3	-42776	516	-1415	-449	2.0	1.9	0.87	-3.85	0.16	1.00	0.05	3.55	0.01	--	--	
l	4	-40448	485	-1372	-427	2.0	1.9	0.87	-3.64	0.15	1.00	0.04	3.39	0.01	--	--	
l	5	-39721	474	-1360	-421	2.0	1.9	0.87	-3.57	0.15	1.00	0.04	3.34	0.01	--	--	
½	2	-180450	7461	-4808	2216	0.0	--	0.87	-4.06	0.50	1.00	0.17	3.70	0.14	--	--	
½	3	-135890	5507	-3612	1675	0.0	--	0.87	-3.06	0.13	1.00	0.12	2.95	0.04	--	--	
½	4	-129310	5018	-3442	1597	0.0	--	0.87	-2.91	0.12	1.00	0.11	2.84	0.04	--	--	
½	5	-127230	4860	-3385	1574	0.0	--	0.87	-2.86	0.12	1.00	0.11	2.81	0.04	--	--	
0	2	-49540	3364	-826	39	--	0.1	1.00	-4.46	0.55	1.00	0.30	4.00	0.23	--	--	
0	3	-37414	2574	-627	27	--	0.1	1.00	-3.37	0.14	1.00	0.23	3.18	0.07	--	--	
0	4	-35848	2530	-606	22	--	0.1	1.00	-3.23	0.13	1.00	0.23	3.08	0.07	--	--	
0	5	-35352	2518	-599	21	--	0.1	1.00	-3.18	0.13	1.00	0.23	3.05	0.07	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **2.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 35 Descrizione: Maschio murario n. 35 su Cortile
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-40647	496	1069	0	1.2	6.8	0.69	-5.57	0.86	1.00	0.07	4.83	0.04	--	--	
l	3	-30533	370	805	0	1.2	6.8	0.69	-4.18	0.22	1.00	0.05	3.80	0.01	--	--	
l	4	-28875	349	765	0	1.2	6.8	0.69	-3.95	0.20	1.00	0.05	3.63	0.01	--	--	
l	5	-28356	342	753	0	1.2	6.8	0.69	-3.88	0.20	1.00	0.05	3.57	0.01	--	--	
½	2	-224225	15895	503	-236	0.0	--	0.82	-4.89	0.64	1.00	0.35	4.32	0.24	--	--	
½	3	-168781	12022	402	-184	0.0	--	0.82	-3.68	0.16	1.00	0.26	3.42	0.08	--	--	
½	4	-160492	11481	417	-186	0.0	--	0.82	-3.50	0.15	1.00	0.25	3.28	0.08	--	--	
½	5	-157873	11322	424	-187	0.0	--	0.82	-3.44	0.15	1.00	0.25	3.24	0.08	--	--	
0	2	-35024	2622	866	0	--	0.0	1.00	-4.80	0.63	1.00	0.36	4.26	0.25	--	--	
0	3	-26421	1976	646	0	--	0.0	1.00	-3.62	0.16	1.00	0.27	3.37	0.08	--	--	
0	4	-25275	1880	605	0	--	0.0	1.00	-3.46	0.15	1.00	0.26	3.26	0.08	--	--	
0	5	-24917	1851	591	0	--	0.0	1.00	-3.41	0.15	1.00	0.25	3.22	0.08	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 36 Descrizione: Maschio murario n. 36 su Cortile
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-103960	4476	-490	7047	1.7	5.4	0.78	-5.24	0.72	1.00	0.23	4.59	0.15	--	--	
l	3	-78233	3260	-356	5299	1.7	5.4	0.78	-3.95	0.18	1.00	0.16	3.62	0.05	--	--	
l	4	-74287	2864	-309	5031	1.7	5.5	0.78	-3.75	0.17	1.00	0.14	3.47	0.04	--	--	
l	5	-73048	2738	-295	4942	1.7	5.5	0.78	-3.68	0.17	1.00	0.14	3.42	0.04	--	--	
½	2	-496304	24156	-1567	-5954	0.0	--	0.88	-5.01	0.61	1.00	0.24	4.41	0.17	--	--	
½	3	-374568	17773	-1352	-4428	0.0	--	0.88	-3.78	0.15	1.00	0.18	3.49	0.05	--	--	
½	4	-358150	16085	-1651	-4085	0.0	--	0.88	-3.61	0.15	1.00	0.16	3.37	0.05	--	--	
½	5	-352994	15543	-1748	-3983	0.0	--	0.88	-3.56	0.15	1.00	0.16	3.33	0.05	--	--	
0	2	-94343	18732	-6944	2736	--	2.9	0.95	-4.76	0.61	1.00	0.94	4.23	0.67	--	--	
0	3	-71303	14041	-5226	2049	--	2.9	0.95	-3.60	0.15	1.00	0.71	3.36	0.21	--	--	
0	4	-68448	13260	-4969	1920	--	2.8	0.96	-3.45	0.15	1.00	0.67	3.25	0.21	--	--	
0	5	-67535	13009	-4888	1882	--	2.8	0.96	-3.41	0.15	1.00	0.66	3.21	0.20	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 37 Descrizione: Maschio murario n. 37 Su Via dei Quartieri
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-183886	8998	9027	10858	2.1	2.5	0.90	-4.46	0.53	1.00	0.22	4.00	0.16	--	--	
l	3	-138254	6647	7178	8091	2.1	2.5	0.90	-3.35	0.13	1.00	0.16	3.17	0.05	--	--	
l	4	-130857	6028	7647	7481	2.1	2.6	0.89	-3.17	0.13	1.00	0.15	3.04	0.05	--	--	
l	5	-128546	5830	7802	7287	2.1	2.6	0.89	-3.12	0.12	1.00	0.14	3.00	0.05	--	--	
½	2	-864607	60402	57090	2855	0.0	--	0.90	-4.19	0.50	1.00	0.29	3.80	0.23	--	--	
½	3	-651542	44946	44868	2152	0.0	--	0.90	-3.16	0.12	1.00	0.22	3.03	0.07	--	--	
½	4	-620354	41561	46785	2132	0.0	--	0.90	-3.01	0.12	1.00	0.20	2.92	0.07	--	--	
½	5	-610623	40487	47414	2152	0.0	--	0.90	-2.96	0.12	1.00	0.20	2.88	0.07	--	--	
0	2	-161802	20032	1965	-1090	--	0.7	0.99	-3.92	0.47	1.00	0.49	3.60	0.40	--	--	
0	3	-122233	14961	1525	-838	--	0.7	0.99	-2.96	0.12	1.00	0.36	2.88	0.13	--	--	
0	4	-117164	13962	1555	-825	--	0.7	0.99	-2.84	0.11	1.00	0.34	2.79	0.12	--	--	
0	5	-115582	13643	1564	-819	--	0.7	0.99	-2.80	0.11	1.00	0.33	2.76	0.12	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 38 Descrizione: Maschio murario n. 38 su via dei Quartieri
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-133417	2333	6451	837	2.2	2.0	0.90	-5.36	0.64	1.00	0.09	4.68	0.06	--	--	
l	3	-100136	1759	5253	619	2.2	2.0	0.90	-4.02	0.16	1.00	0.07	3.67	0.02	--	--	
l	4	-94439	1669	5835	561	2.2	2.0	0.90	-3.79	0.15	1.00	0.07	3.50	0.02	--	--	
l	5	-92645	1643	6027	542	2.2	2.0	0.90	-3.72	0.15	1.00	0.07	3.45	0.02	--	--	
½	2	-557949	4349	42786	6206	0.0	--	0.90	-4.48	0.53	1.00	0.03	4.02	0.03	--	--	
½	3	-419697	3292	33852	4647	0.0	--	0.90	-3.37	0.13	1.00	0.03	3.19	0.01	--	--	
½	4	-398167	3138	35733	4360	0.0	--	0.90	-3.20	0.13	1.00	0.03	3.06	0.01	--	--	
½	5	-391401	3095	36351	4279	0.0	--	0.90	-3.14	0.12	1.00	0.02	3.02	0.01	--	--	
0	2	-96407	1081	1666	-217	--	0.2	1.00	-3.87	0.46	1.00	0.04	3.56	0.04	--	--	
0	3	-72780	824	1286	-165	--	0.2	1.00	-2.92	0.12	1.00	0.03	2.85	0.01	--	--	
0	4	-69710	792	1295	-158	--	0.2	1.00	-2.80	0.11	1.00	0.03	2.76	0.01	--	--	
0	5	-68745	784	1298	-156	--	0.2	1.00	-2.76	0.11	1.00	0.03	2.73	0.01	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 39 Descrizione: Maschio murario n. 39 su via dei Quartieri
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-118447	6225	856	-894	2.2	2.4	0.90	-5.56	0.66	1.00	0.29	4.83	0.18	--	--	
l	3	-88890	4618	950	-660	2.2	2.5	0.90	-4.17	0.17	1.00	0.22	3.79	0.06	--	--	
l	4	-83880	4236	1542	-588	2.2	2.5	0.90	-3.93	0.16	1.00	0.20	3.61	0.06	--	--	
l	5	-82304	4117	1736	-562	2.2	2.5	0.90	-3.86	0.15	1.00	0.19	3.56	0.05	--	--	
½	2	-493612	28732	23944	10428	0.0	--	0.90	-4.46	0.53	1.00	0.26	4.01	0.19	--	--	
½	3	-371255	21311	19261	7748	0.0	--	0.90	-3.36	0.13	1.00	0.19	3.18	0.06	--	--	
½	4	-352395	19536	20961	7118	0.0	--	0.90	-3.19	0.13	1.00	0.18	3.05	0.06	--	--	
½	5	-346428	18975	21520	6933	0.0	--	0.90	-3.13	0.12	1.00	0.17	3.01	0.06	--	--	
0	2	-72470	8769	1086	795	--	1.1	0.98	-3.88	0.47	1.00	0.47	3.57	0.39	--	--	
0	3	-54707	6510	836	601	--	1.1	0.98	-2.93	0.12	1.00	0.35	2.86	0.12	--	--	
0	4	-52428	5979	837	580	--	1.1	0.98	-2.81	0.11	1.00	0.32	2.77	0.12	--	--	
0	5	-51696	5812	837	572	--	1.1	0.98	-2.77	0.11	1.00	0.31	2.74	0.11	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 40 Descrizione: Maschio murario n. 40 su via dei quartieri
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-106511	10129	-12878	-10733	2.0	1.8	0.90	-3.88	0.46	1.00	0.37	3.57	0.31	--	--	
l	3	-80259	7531	-9549	-8038	2.0	1.9	0.90	-2.93	0.12	1.00	0.27	2.85	0.10	--	--	
l	4	-76453	6951	-8784	-7557	2.0	1.9	0.90	-2.79	0.11	1.00	0.25	2.75	0.09	--	--	
l	5	-75274	6766	-8539	-7406	2.0	2.0	0.90	-2.74	0.11	1.00	0.25	2.72	0.09	--	--	
½	2	-483700	15912	-1323	3143	0.0	--	0.90	-3.53	0.42	1.00	0.12	3.31	0.11	--	--	
½	3	-365318	11291	-437	2362	0.0	--	0.90	-2.66	0.11	1.00	0.08	2.66	0.03	--	--	
½	4	-350257	9180	755	2230	0.0	--	0.90	-2.55	0.10	1.00	0.07	2.58	0.03	--	--	
½	5	-345530	8505	1143	2193	0.0	--	0.90	-2.52	0.10	1.00	0.06	2.55	0.02	--	--	
0	2	-104366	3008	-1372	428	--	0.4	0.99	-3.81	0.45	1.00	0.11	3.51	0.09	--	--	
0	3	-78842	2127	-1033	321	--	0.4	0.99	-2.87	0.11	1.00	0.08	2.82	0.03	--	--	
0	4	-75668	1709	-981	311	--	0.4	0.99	-2.76	0.11	1.00	0.06	2.73	0.02	--	--	
0	5	-74674	1575	-965	306	--	0.4	0.99	-2.72	0.11	1.00	0.06	2.70	0.02	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 41 Descrizione: Maschio murario n. 41 su via dei quartieri
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-41674	4048	-2245	-143	1.4	6.1	0.79	-2.62	0.36	1.00	0.25	2.62	0.29	--	--	
l	3	-31510	3068	-1694	-107	1.4	6.1	0.79	-1.98	0.09	1.00	0.19	2.14	0.09	--	--	
l	4	-30290	2958	-1620	-94	1.4	6.2	0.79	-1.90	0.09	1.00	0.19	2.09	0.09	--	--	
l	5	-29916	2924	-1598	-92	1.4	6.2	0.79	-1.88	0.09	1.00	0.18	2.07	0.09	--	--	
½	2	-274189	23130	-7863	-485	0.0	--	0.88	-3.44	0.42	1.00	0.29	3.24	0.27	--	--	
½	3	-207172	17617	-5896	-345	0.0	--	0.88	-2.60	0.11	1.00	0.22	2.61	0.08	--	--	
½	4	-198979	17187	-5580	-268	0.0	--	0.88	-2.50	0.10	1.00	0.22	2.53	0.09	--	--	
½	5	-196413	17059	-5478	-253	0.0	--	0.88	-2.47	0.10	1.00	0.21	2.51	0.09	--	--	
0	2	-64303	4253	-1379	-153	--	0.2	0.99	-4.04	0.49	1.00	0.27	3.69	0.22	--	--	
0	3	-48558	3269	-1032	-115	--	0.2	0.99	-3.05	0.12	1.00	0.21	2.95	0.07	--	--	
0	4	-46574	3256	-972	-107	--	0.2	0.99	-2.92	0.12	1.00	0.20	2.85	0.07	--	--	
0	5	-45945	3254	-953	-105	--	0.2	0.99	-2.89	0.12	1.00	0.20	2.82	0.07	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **2.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 42 Descrizione: Maschio murario n. 42
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	2	-51380	715	-1482	-799	1.9	1.0	0.87	-3.81	0.47	1.00	0.05	3.52	0.05	--	--	
l	3	-38890	630	-1096	-607	1.9	1.0	0.87	-2.88	0.12	1.00	0.05	2.82	0.02	--	--	
l	4	-37396	804	-1001	-592	1.9	1.1	0.87	-2.77	0.11	1.00	0.06	2.74	0.02	--	--	
l	5	-36936	861	-970	-588	1.9	1.1	0.87	-2.74	0.11	1.00	0.06	2.71	0.02	--	--	
½	2	-285339	26805	-4889	584	0.0	--	0.89	-4.23	0.51	1.00	0.40	3.83	0.31	--	--	
½	3	-215744	20713	-3806	417	0.0	--	0.89	-3.20	0.13	1.00	0.31	3.06	0.10	--	--	
½	4	-207091	20838	-3912	358	0.0	--	0.89	-3.07	0.12	1.00	0.31	2.96	0.10	--	--	
½	5	-204392	20893	-3948	343	0.0	--	0.89	-3.03	0.12	1.00	0.31	2.93	0.11	--	--	
0	2	-61921	6551	-1146	272	--	0.4	0.99	-4.59	0.56	1.00	0.49	4.10	0.36	--	--	
0	3	-46813	4999	-862	204	--	0.4	0.99	-3.47	0.14	1.00	0.37	3.26	0.11	--	--	
0	4	-44948	4880	-816	198	--	0.4	0.99	-3.33	0.13	1.00	0.36	3.16	0.11	--	--	
0	5	-44369	4847	-802	194	--	0.4	0.99	-3.29	0.13	1.00	0.36	3.13	0.11	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 43 Descrizione: Maschio murario n. 43 su via san Domenico
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-57589	2375	2777	-68	1.5	3.3	0.84	-3.62	0.46	1.00	0.15	3.38	0.13	--	--	
l	3	-43428	1844	2164	-56	1.5	3.3	0.84	-2.73	0.12	1.00	0.12	2.71	0.04	--	--	
l	4	-41449	1860	2215	-59	1.5	3.3	0.84	-2.61	0.11	1.00	0.12	2.62	0.04	--	--	
l	5	-40821	1867	2232	-62	1.5	3.3	0.84	-2.57	0.11	1.00	0.12	2.59	0.05	--	--	
½	2	-329304	18063	25984	-378	0.0	--	0.89	-4.14	0.50	1.00	0.23	3.77	0.18	--	--	
½	3	-248711	13767	20074	-289	0.0	--	0.89	-3.13	0.13	1.00	0.17	3.01	0.06	--	--	
½	4	-238229	13352	20234	-280	0.0	--	0.89	-3.00	0.12	1.00	0.17	2.91	0.06	--	--	
½	5	-234939	13231	20287	-274	0.0	--	0.89	-2.96	0.12	1.00	0.17	2.88	0.06	--	--	
0	2	-73990	4991	914	-74	--	0.1	1.00	-4.66	0.56	1.00	0.31	4.15	0.23	--	--	
0	3	-55959	3760	706	-53	--	0.1	1.00	-3.52	0.14	1.00	0.24	3.30	0.07	--	--	
0	4	-53782	3560	711	-47	--	0.1	1.00	-3.38	0.14	1.00	0.22	3.20	0.07	--	--	
0	5	-53099	3499	713	-47	--	0.1	1.00	-3.34	0.13	1.00	0.22	3.17	0.07	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **2.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 44 Descrizione: Maschio murario n. 44 su via san domenico
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	2	-79718	2252	7774	-666	1.3	3.6	0.82	-3.47	0.45	1.00	0.10	3.26	0.09	--	--	
l	3	-60174	1691	6060	-488	1.3	3.7	0.82	-2.62	0.11	1.00	0.07	2.62	0.03	--	--	
l	4	-57488	1556	6211	-450	1.3	3.7	0.82	-2.50	0.11	1.00	0.07	2.54	0.03	--	--	
l	5	-56651	1515	6262	-442	1.3	3.7	0.82	-2.46	0.11	1.00	0.07	2.51	0.03	--	--	
½	2	-497577	19642	61025	2800	0.0	--	0.89	-4.16	0.50	1.00	0.16	3.78	0.13	--	--	
½	3	-375826	14633	47307	2096	0.0	--	0.89	-3.15	0.13	1.00	0.12	3.02	0.04	--	--	
½	4	-359910	13364	48014	1955	0.0	--	0.89	-3.01	0.12	1.00	0.11	2.92	0.04	--	--	
½	5	-354936	12970	48252	1899	0.0	--	0.89	-2.97	0.12	1.00	0.11	2.89	0.04	--	--	
0	2	-107325	3405	1872	727	--	0.7	0.99	-4.67	0.57	1.00	0.15	4.16	0.11	--	--	
0	3	-81207	2521	1442	553	--	0.7	0.99	-3.53	0.14	1.00	0.11	3.31	0.03	--	--	
0	4	-78123	2266	1446	537	--	0.7	0.99	-3.40	0.14	1.00	0.10	3.21	0.03	--	--	
0	5	-77162	2187	1447	533	--	0.7	0.99	-3.36	0.14	1.00	0.10	3.18	0.03	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 45 Descrizione: Maschio murario n. 45 su via san domenico
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-104137	4780	9093	6634	1.6	2.5	0.87	-4.44	0.55	1.00	0.20	3.99	0.15	--	--	
l	3	-78606	3566	7108	4978	1.6	2.5	0.87	-3.35	0.14	1.00	0.15	3.17	0.05	--	--	
l	4	-75005	3284	7331	4693	1.6	2.6	0.86	-3.20	0.13	1.00	0.14	3.06	0.05	--	--	
l	5	-73896	3197	7405	4604	1.6	2.6	0.86	-3.15	0.13	1.00	0.14	3.02	0.05	--	--	
½	2	-696156	33613	76833	13202	0.0	--	0.89	-4.65	0.56	1.00	0.22	4.15	0.16	--	--	
½	3	-525710	25796	59705	10020	0.0	--	0.89	-3.51	0.14	1.00	0.17	3.30	0.05	--	--	
½	4	-503150	25803	60883	9668	0.0	--	0.89	-3.36	0.13	1.00	0.17	3.18	0.05	--	--	
½	5	-496112	25811	61272	9561	0.0	--	0.89	-3.32	0.13	1.00	0.17	3.15	0.05	--	--	
0	2	-108739	4974	1887	-1118	--	1.0	0.99	-4.64	0.56	1.00	0.21	4.14	0.15	--	--	
0	3	-82286	3789	1451	-839	--	1.0	0.99	-3.51	0.14	1.00	0.16	3.29	0.05	--	--	
0	4	-79194	3734	1449	-807	--	1.0	0.99	-3.38	0.14	1.00	0.16	3.19	0.05	--	--	
0	5	-78228	3718	1449	-797	--	1.0	0.99	-3.34	0.14	1.00	0.16	3.16	0.05	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 46 Descrizione: Maschio murario n. 46 su via san domenico
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-92625	2814	3872	544	1.9	0.9	0.86	-6.27	0.78	1.00	0.19	5.36	0.11	--	--	
l	3	-69855	2094	3024	408	1.9	0.9	0.86	-4.73	0.20	1.00	0.14	4.20	0.03	--	--	
l	4	-66574	1943	3116	388	1.9	0.9	0.86	-4.50	0.19	1.00	0.13	4.04	0.03	--	--	
l	5	-65554	1894	3146	383	1.9	0.9	0.86	-4.44	0.18	1.00	0.13	3.99	0.03	--	--	
½	2	-380758	14857	27928	-4385	0.0	--	0.89	-5.15	0.62	1.00	0.20	4.52	0.13	--	--	
½	3	-287601	11060	21650	-3259	0.0	--	0.89	-3.89	0.16	1.00	0.15	3.58	0.04	--	--	
½	4	-275222	10233	21990	-2996	0.0	--	0.89	-3.72	0.15	1.00	0.14	3.45	0.04	--	--	
½	5	-271394	9965	22100	-2915	0.0	--	0.89	-3.67	0.15	1.00	0.13	3.41	0.04	--	--	
0	2	-67490	4988	849	87	--	0.1	1.00	-4.57	0.55	1.00	0.34	4.08	0.25	--	--	
0	3	-51068	3714	655	66	--	0.1	1.00	-3.45	0.14	1.00	0.25	3.25	0.08	--	--	
0	4	-49132	3438	660	61	--	0.1	1.00	-3.32	0.13	1.00	0.23	3.15	0.07	--	--	
0	5	-48519	3349	661	59	--	0.1	1.00	-3.28	0.13	1.00	0.23	3.12	0.07	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **2.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 47 Descrizione: Maschio murario n. 47 su via san domenico
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-81494	940	-1100	-1910	2.1	0.0	0.83	-4.98	0.64	1.00	0.06	4.40	0.04	--	--	
l	3	-61556	732	-866	-1445	2.1	0.0	0.83	-3.76	0.16	1.00	0.04	3.48	0.01	--	--	
l	4	-58909	743	-904	-1389	2.0	0.0	0.83	-3.60	0.16	1.00	0.05	3.36	0.01	--	--	
l	5	-58083	746	-917	-1373	2.0	0.0	0.83	-3.55	0.15	1.00	0.05	3.32	0.01	--	--	
½	2	-523636	74904	-4152	-15256	0.0	--	0.89	-5.02	0.60	1.00	0.72	4.42	0.49	--	--	
½	3	-395547	56360	-3107	-11431	0.0	--	0.89	-3.79	0.15	1.00	0.54	3.50	0.15	--	--	
½	4	-378963	53585	-2905	-10761	0.0	--	0.89	-3.63	0.15	1.00	0.51	3.38	0.15	--	--	
½	5	-373738	52696	-2842	-10545	0.0	--	0.89	-3.58	0.14	1.00	0.50	3.34	0.15	--	--	
0	2	-80072	11731	89	582	--	0.7	0.99	-4.78	0.58	1.00	0.70	4.24	0.49	--	--	
0	3	-60570	8801	67	436	--	0.7	0.99	-3.61	0.15	1.00	0.52	3.37	0.16	--	--	
0	4	-58243	8311	62	411	--	0.7	0.99	-3.47	0.14	1.00	0.50	3.27	0.15	--	--	
0	5	-57507	8154	61	403	--	0.7	0.99	-3.43	0.14	1.00	0.49	3.23	0.15	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **2.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 48 Descrizione: Maschio murario n. 48 su via san Domenico
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	2	-63261	2689	-161	1642	3.0	3.5	0.88	-5.06	0.62	1.00	0.22	4.45	0.14	--	--	
l	3	-47762	2014	-129	1236	3.0	3.5	0.88	-3.82	0.16	1.00	0.16	3.52	0.05	--	--	
l	4	-45701	1897	-138	1181	3.0	3.5	0.88	-3.65	0.15	1.00	0.15	3.40	0.04	--	--	
l	5	-45058	1859	-142	1167	3.0	3.5	0.88	-3.60	0.15	1.00	0.15	3.36	0.04	--	--	
½	2	-512960	49855	-4322	7181	0.0	--	0.89	-4.85	0.58	1.00	0.47	4.30	0.33	--	--	
½	3	-387753	37725	-3114	5428	0.0	--	0.89	-3.67	0.15	1.00	0.36	3.41	0.10	--	--	
½	4	-372143	36184	-2668	5205	0.0	--	0.89	-3.52	0.14	1.00	0.34	3.30	0.10	--	--	
½	5	-367246	35709	-2525	5138	0.0	--	0.89	-3.47	0.14	1.00	0.34	3.27	0.10	--	--	
0	2	-84394	3766	576	297	--	0.4	0.99	-4.94	0.60	1.00	0.22	4.36	0.15	--	--	
0	3	-63811	2832	433	224	--	0.4	0.99	-3.73	0.15	1.00	0.17	3.46	0.05	--	--	
0	4	-61315	2673	412	215	--	0.4	0.99	-3.59	0.14	1.00	0.16	3.35	0.05	--	--	
0	5	-60534	2624	406	212	--	0.4	0.99	-3.54	0.14	1.00	0.15	3.32	0.05	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 49 Descrizione: Maschio murario n. 49 su via san Domenico
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-115319	2212	-391	162	1.9	0.6	0.85	-5.71	0.72	1.00	0.11	4.94	0.07	--	--	
l	3	-87110	1719	-231	110	1.9	0.7	0.85	-4.31	0.18	1.00	0.09	3.89	0.02	--	--	
l	4	-83353	1725	-90	91	1.9	0.7	0.86	-4.13	0.17	1.00	0.09	3.75	0.02	--	--	
l	5	-82182	1729	-44	81	1.9	0.7	0.86	-4.07	0.17	1.00	0.09	3.71	0.02	--	--	
½	2	-496664	4348	7785	4279	0.0	--	0.89	-4.92	0.59	1.00	0.04	4.35	0.03	--	--	
½	3	-375225	3468	6399	3288	0.0	--	0.89	-3.72	0.15	1.00	0.03	3.45	0.01	--	--	
½	4	-359561	3632	7226	3245	0.0	--	0.89	-3.56	0.14	1.00	0.04	3.33	0.01	--	--	
½	5	-354652	3693	7497	3245	0.0	--	0.89	-3.51	0.14	1.00	0.04	3.29	0.01	--	--	
0	2	-99806	778	646	-29	--	0.0	1.00	-4.94	0.59	1.00	0.04	4.37	0.03	--	--	
0	3	-75435	646	495	-24	--	0.0	1.00	-3.73	0.15	1.00	0.03	3.46	0.01	--	--	
0	4	-72395	715	495	-29	--	0.0	1.00	-3.58	0.14	1.00	0.04	3.35	0.01	--	--	
0	5	-71446	739	494	-29	--	0.0	1.00	-3.54	0.14	1.00	0.04	3.31	0.01	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 50 Descrizione: Maschio murario n. 50 su via san Domenico
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-112100	5272	-1368	318	1.9	0.6	0.85	-5.87	0.74	1.00	0.28	5.06	0.16	--	--	
l	3	-84452	4013	-1062	222	1.9	0.6	0.85	-4.42	0.19	1.00	0.21	3.98	0.05	--	--	
l	4	-80467	3900	-1077	188	1.9	0.6	0.85	-4.21	0.18	1.00	0.20	3.82	0.05	--	--	
l	5	-79201	3865	-1082	171	1.9	0.6	0.85	-4.15	0.17	1.00	0.20	3.77	0.05	--	--	
½	2	-504184	21995	-4987	7905	0.0	--	0.89	-5.28	0.63	1.00	0.23	4.62	0.15	--	--	
½	3	-380411	16744	-3670	6002	0.0	--	0.89	-3.98	0.16	1.00	0.18	3.65	0.05	--	--	
½	4	-363946	16276	-3305	5805	0.0	--	0.89	-3.81	0.15	1.00	0.17	3.52	0.05	--	--	
½	5	-358739	16136	-3189	5743	0.0	--	0.89	-3.76	0.15	1.00	0.17	3.48	0.05	--	--	
0	2	-93166	4197	-1323	-71	--	0.1	1.00	-4.88	0.59	1.00	0.22	4.32	0.15	--	--	
0	3	-70387	3203	-1002	-59	--	0.1	1.00	-3.68	0.15	1.00	0.17	3.42	0.05	--	--	
0	4	-67510	3126	-964	-63	--	0.1	1.00	-3.53	0.14	1.00	0.16	3.31	0.05	--	--	
0	5	-66612	3105	-952	-63	--	0.1	1.00	-3.49	0.14	1.00	0.16	3.27	0.05	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 51 Descrizione: Maschio murario n. 51 su via san Domenico
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-139568	16022	-751	-1693	1.9	0.6	0.85	-5.86	0.74	1.00	0.67	5.05	0.40	--	--	
l	3	-105008	12074	-492	-1282	1.9	0.6	0.85	-4.41	0.18	1.00	0.51	3.96	0.13	--	--	
l	4	-99670	11506	-317	-1239	1.9	0.7	0.86	-4.18	0.17	1.00	0.48	3.80	0.13	--	--	
l	5	-98004	11328	-260	-1223	1.9	0.7	0.86	-4.11	0.17	1.00	0.48	3.74	0.13	--	--	
½	2	-602657	60528	11803	31643	0.0	--	0.89	-5.06	0.61	1.00	0.51	4.45	0.34	--	--	
½	3	-453983	45634	9539	23813	0.0	--	0.89	-3.81	0.15	1.00	0.38	3.52	0.11	--	--	
½	4	-432456	43528	10451	22652	0.0	--	0.89	-3.63	0.15	1.00	0.37	3.38	0.11	--	--	
½	5	-425671	42871	10754	22287	0.0	--	0.89	-3.57	0.14	1.00	0.36	3.34	0.11	--	--	
0	2	-109455	17776	951	-1525	--	1.4	0.98	-4.59	0.56	1.00	0.75	4.10	0.55	--	--	
0	3	-82633	13406	728	-1157	--	1.4	0.98	-3.47	0.14	1.00	0.56	3.26	0.17	--	--	
0	4	-79173	12792	721	-1104	--	1.4	0.98	-3.32	0.14	1.00	0.54	3.15	0.17	--	--	
0	5	-78079	12599	719	-1088	--	1.4	0.98	-3.28	0.13	1.00	0.53	3.12	0.17	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **2.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 52 Descrizione: Maschio murario n. 52 su via san Domenico
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	2	-139342	10972	111	-199	2.1	0.8	0.86	-5.67	0.71	1.00	0.45	4.91	0.27	--	--	
l	3	-104754	8175	0	-166	2.1	0.8	0.85	-4.26	0.18	1.00	0.33	3.86	0.09	--	--	
l	4	-99338	7591	-157	-186	2.1	0.8	0.85	-4.04	0.17	1.00	0.31	3.69	0.08	--	--	
l	5	-97617	7403	-210	-197	2.1	0.8	0.85	-3.97	0.17	1.00	0.30	3.64	0.08	--	--	
½	2	-545764	45295	6816	25515	0.0	--	0.89	-4.44	0.53	1.00	0.37	3.99	0.28	--	--	
½	3	-411230	33735	5220	19003	0.0	--	0.89	-3.35	0.13	1.00	0.27	3.17	0.09	--	--	
½	4	-392181	31239	5165	17679	0.0	--	0.89	-3.19	0.13	1.00	0.25	3.05	0.08	--	--	
½	5	-386159	30446	5147	17253	0.0	--	0.89	-3.14	0.13	1.00	0.25	3.02	0.08	--	--	
0	2	-101881	13510	-666	-1214	--	1.2	0.98	-4.15	0.51	1.00	0.55	3.77	0.44	--	--	
0	3	-76951	10035	-503	-904	--	1.2	0.98	-3.13	0.13	1.00	0.41	3.01	0.14	--	--	
0	4	-73842	9246	-478	-849	--	1.1	0.98	-3.00	0.12	1.00	0.38	2.91	0.13	--	--	
0	5	-72865	8994	-471	-836	--	1.1	0.99	-2.96	0.12	1.00	0.37	2.88	0.13	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 53 Descrizione: Maschio murario n. 53 su via san domenico
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-88089	7255	2381	-4971	2.0	0.1	0.83	-4.74	0.61	1.00	0.39	4.21	0.28	--	--	
l	3	-66169	5401	1774	-3714	2.0	0.1	0.83	-3.56	0.15	1.00	0.29	3.33	0.09	--	--	
l	4	-62681	4999	1664	-3467	2.0	0.2	0.84	-3.37	0.14	1.00	0.27	3.19	0.08	--	--	
l	5	-61575	4870	1627	-3391	2.0	0.2	0.84	-3.31	0.14	1.00	0.26	3.14	0.08	--	--	
½	2	-382142	15746	21073	1056	0.0	--	0.89	-4.11	0.49	1.00	0.17	3.74	0.14	--	--	
½	3	-288074	11272	16094	760	0.0	--	0.89	-3.10	0.12	1.00	0.12	2.98	0.04	--	--	
½	4	-275203	9417	15874	631	0.0	--	0.89	-2.96	0.12	1.00	0.10	2.88	0.04	--	--	
½	5	-271148	8818	15801	599	0.0	--	0.89	-2.92	0.12	1.00	0.09	2.85	0.03	--	--	
0	2	-76454	4167	472	643	--	0.8	0.99	-4.11	0.50	1.00	0.22	3.74	0.18	--	--	
0	3	-57752	3014	368	485	--	0.8	0.99	-3.10	0.13	1.00	0.16	2.99	0.05	--	--	
0	4	-55437	2587	378	465	--	0.8	0.99	-2.98	0.12	1.00	0.14	2.90	0.05	--	--	
0	5	-54711	2449	381	457	--	0.8	0.99	-2.94	0.12	1.00	0.13	2.87	0.05	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 54 Descrizione: Maschio murario n. 54 su via san Domenico
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-22203	2575	272	0	1.9	1.2	0.87	-2.66	0.33	1.00	0.31	2.66	0.35	--	--	
l	3	-16778	1937	187	0	1.9	1.2	0.87	-2.01	0.08	1.00	0.23	2.17	0.11	--	--	
l	4	-16118	1832	140	0	1.9	1.2	0.87	-1.93	0.08	1.00	0.22	2.11	0.10	--	--	
l	5	-15918	1799	125	0	1.9	1.2	0.87	-1.91	0.08	1.00	0.22	2.09	0.10	--	--	
½	2	-145590	17608	-635	0	0.0	--	0.89	-3.49	0.42	1.00	0.42	3.28	0.39	--	--	
½	3	-110031	13218	-519	0	0.0	--	0.89	-2.64	0.11	1.00	0.32	2.64	0.12	--	--	
½	4	-105716	12478	-581	0	0.0	--	0.89	-2.53	0.10	1.00	0.30	2.56	0.12	--	--	
½	5	-104355	12243	-601	0	0.0	--	0.89	-2.50	0.10	1.00	0.29	2.54	0.12	--	--	
0	2	-34891	2992	-782	0	--	0.0	1.00	-4.18	0.50	1.00	0.36	3.79	0.28	--	--	
0	3	-26343	2240	-591	0	--	0.0	1.00	-3.16	0.13	1.00	0.27	3.03	0.09	--	--	
0	4	-25275	2100	-567	0	--	0.0	1.00	-3.03	0.12	1.00	0.25	2.93	0.09	--	--	
0	5	-24933	2056	-560	0	--	0.0	1.00	-2.99	0.12	1.00	0.25	2.90	0.08	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo p: **1.00**

Maschio num. 55 Descrizione: Maschio murario n. 55 Interno lato scala
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-22263	122	-55	0	0.0	3.7	0.71	-5.32	0.80	1.00	0.03	4.65	0.02	--	--	
l	3	-16792	89	-40	0	0.0	3.7	0.71	-4.01	0.20	1.00	0.02	3.67	0.01	--	--	
l	4	-16038	80	-36	0	0.0	3.7	0.71	-3.83	0.19	1.00	0.02	3.53	0.01	--	--	
l	5	-15800	76	-35	0	0.0	3.7	0.71	-3.77	0.19	1.00	0.02	3.49	0.01	--	--	
½	2	-127682	1625	539	0	0.0	--	0.82	-6.10	0.79	1.00	0.08	5.23	0.04	--	--	
½	3	-96510	1245	416	0	0.0	--	0.82	-4.61	0.20	1.00	0.06	4.12	0.01	--	--	
½	4	-92617	1240	419	0	0.0	--	0.82	-4.42	0.19	1.00	0.06	3.98	0.01	--	--	
½	5	-91390	1238	420	0	0.0	--	0.82	-4.37	0.19	1.00	0.06	3.93	0.02	--	--	
0	2	-34655	7113	1068	0	--	0.0	1.00	-8.28	1.08	1.00	1.70	6.87	0.74	--	--	NON Verif.
0	3	-26195	5363	804	0	--	0.0	1.00	-6.26	0.27	1.00	1.28	5.35	0.24	--	--	
0	4	-25152	5133	765	0	--	0.0	1.00	-6.01	0.26	1.00	1.23	5.17	0.24	--	--	
0	5	-24826	5057	752	0	--	0.0	1.00	-5.93	0.26	1.00	1.21	5.11	0.24	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 56 Descrizione: Maschio murario n. 56 interno lato scala
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-61333	3039	-611	462	0.0	2.9	0.74	-4.04	0.58	1.00	0.20	3.69	0.16	--	--	
l	3	-46275	2309	-463	335	0.0	2.8	0.74	-3.05	0.15	1.00	0.15	2.95	0.05	--	--	
l	4	-44186	2234	-446	302	0.0	2.8	0.75	-2.91	0.14	1.00	0.15	2.84	0.05	--	--	
l	5	-43534	2211	-440	291	0.0	2.8	0.75	-2.87	0.14	1.00	0.15	2.81	0.05	--	--	
½	2	-611781	44296	7403	-23132	0.0	--	0.84	-6.73	0.86	1.00	0.49	5.71	0.26	--	--	
½	3	-462314	33190	5637	-17563	0.0	--	0.84	-5.08	0.22	1.00	0.37	4.47	0.08	--	--	
½	4	-443538	31328	5518	-17018	0.0	--	0.84	-4.88	0.21	1.00	0.34	4.32	0.08	--	--	
½	5	-437634	30729	5479	-16847	0.0	--	0.84	-4.81	0.20	1.00	0.34	4.27	0.08	--	--	
0	2	-145534	36122	10168	-25200	--	17.3	0.71	-9.58	1.72	1.00	2.38	7.85	0.91	--	--	NON Verif.
0	3	-109992	27242	7664	-19055	--	17.3	0.71	-7.24	0.43	1.00	1.79	6.09	0.29	--	--	
0	4	-105603	26055	7313	-18313	--	17.3	0.71	-6.95	0.42	1.00	1.72	5.87	0.29	--	--	
0	5	-104215	25674	7202	-18073	--	17.3	0.71	-6.86	0.41	1.00	1.69	5.81	0.29	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 57 Descrizione: Maschio murario n. 57 interno lato scala
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	2	-101833	7246	-772	1423	0.0	3.4	0.72	-5.48	0.81	1.00	0.39	4.77	0.25	--	--	
l	3	-76819	5461	-564	1104	0.0	3.4	0.72	-4.13	0.20	1.00	0.29	3.76	0.08	--	--	
l	4	-73342	5207	-508	1100	0.0	3.4	0.73	-3.95	0.19	1.00	0.28	3.62	0.08	--	--	
l	5	-72248	5128	-488	1096	0.0	3.4	0.73	-3.89	0.19	1.00	0.28	3.58	0.08	--	--	
½	2	-716283	54476	13764	13426	0.0	--	0.83	-5.60	0.72	1.00	0.43	4.86	0.26	--	--	
½	3	-540189	40630	10233	10085	0.0	--	0.83	-4.22	0.18	1.00	0.32	3.83	0.08	--	--	
½	4	-515975	37982	9518	9541	0.0	--	0.83	-4.03	0.17	1.00	0.30	3.69	0.08	--	--	
½	5	-508339	37129	9283	9364	0.0	--	0.83	-3.98	0.17	1.00	0.29	3.64	0.08	--	--	
0	2	-108391	4454	327	11	--	0.0	1.00	-5.31	0.69	1.00	0.22	4.64	0.14	--	--	
0	3	-81834	3247	248	-1	--	0.0	1.00	-4.01	0.17	1.00	0.16	3.67	0.04	--	--	
0	4	-78433	2893	241	-17	--	0.0	1.00	-3.84	0.17	1.00	0.14	3.54	0.04	--	--	
0	5	-77346	2778	239	-21	--	0.0	1.00	-3.79	0.16	1.00	0.14	3.50	0.04	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 58 Descrizione: Maschio murario n. 58 interno
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-113017	2201	-1063	-3064	0.0	5.5	0.67	-5.77	0.93	1.00	0.11	4.99	0.07	--	--	
l	3	-85129	1709	-794	-2282	0.0	5.5	0.67	-4.35	0.23	1.00	0.09	3.92	0.02	--	--	
l	4	-81027	1709	-743	-2141	0.0	5.4	0.67	-4.14	0.22	1.00	0.09	3.76	0.02	--	--	
l	5	-79741	1712	-726	-2095	0.0	5.4	0.67	-4.07	0.22	1.00	0.09	3.71	0.02	--	--	
½	2	-788913	19274	3174	3206	0.0	--	0.79	-6.71	0.90	1.00	0.16	5.69	0.09	--	--	
½	3	-594864	15390	2428	2411	0.0	--	0.79	-5.06	0.23	1.00	0.13	4.46	0.03	--	--	
½	4	-568056	16138	2380	2286	0.0	--	0.80	-4.83	0.22	1.00	0.14	4.28	0.03	--	--	
½	5	-559595	16420	2366	2244	0.0	--	0.80	-4.76	0.21	1.00	0.14	4.23	0.03	--	--	
0	2	-161680	3497	12223	12932	--	8.0	0.89	-8.25	1.25	1.00	0.18	6.85	0.08	--	--	NON Verif.
0	3	-121968	2802	9202	9749	--	8.0	0.89	-6.23	0.31	1.00	0.14	5.33	0.03	--	--	
0	4	-116677	2967	8767	9306	--	8.0	0.89	-5.96	0.30	1.00	0.15	5.13	0.03	--	--	
0	5	-114997	3023	8627	9164	--	8.0	0.89	-5.87	0.30	1.00	0.15	5.06	0.03	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 59 Descrizione: Maschio murario n. 59 interno
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-129675	8643	-5549	-4581	0.0	7.1	0.63	-6.69	1.13	1.00	0.45	5.68	0.24	--	--	NON Verif.
l	3	-97274	6362	-4206	-3439	0.0	7.1	0.63	-5.02	0.28	1.00	0.33	4.43	0.07	--	--	
l	4	-91853	5802	-4047	-3252	0.0	7.0	0.63	-4.74	0.27	1.00	0.30	4.22	0.07	--	--	
l	5	-90145	5619	-3999	-3196	0.0	7.0	0.63	-4.65	0.26	1.00	0.29	4.15	0.07	--	--	
½	2	-721387	7044	42	20793	0.0	--	0.77	-6.20	0.87	1.00	0.06	5.31	0.03	--	--	
½	3	-541936	6365	-126	15475	0.0	--	0.77	-4.66	0.22	1.00	0.05	4.16	0.01	--	--	
½	4	-513823	7935	-419	14373	0.0	--	0.77	-4.42	0.21	1.00	0.07	3.97	0.02	--	--	
½	5	-504886	8483	-519	14014	0.0	--	0.77	-4.34	0.20	1.00	0.07	3.92	0.02	--	--	
0	2	-135358	26758	-39	25327	--	18.7	0.74	-6.99	1.32	1.00	1.38	5.90	0.70	--	--	NON Verif.
0	3	-101992	20307	-29	19095	--	18.7	0.74	-5.26	0.33	1.00	1.05	4.61	0.23	--	--	
0	4	-97328	19635	-25	18221	--	18.7	0.74	-5.02	0.32	1.00	1.01	4.43	0.23	--	--	
0	5	-95851	19429	-24	17946	--	18.7	0.74	-4.95	0.31	1.00	1.00	4.37	0.23	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cm^q fvk0: **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 60 Descrizione: Maschio murario n. 60 interno
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-52076	17466	1515	0	0.0	7.7	0.62	-6.76	1.17	1.00	2.27	5.73	1.19	--	--	NON Verif.
l	3	-39022	13115	1133	0	0.0	7.7	0.62	-5.07	0.29	1.00	1.70	4.46	0.38	--	--	
l	4	-36766	12407	1061	0	0.0	7.6	0.62	-4.77	0.27	1.00	1.61	4.24	0.38	--	--	
l	5	-36050	12183	1039	0	0.0	7.6	0.62	-4.68	0.27	1.00	1.58	4.17	0.38	--	--	
½	2	-334450	41726	-1851	0	0.0	--	0.76	-8.69	1.23	1.00	1.08	7.17	0.45	--	--	NON Verif.
½	3	-251415	31371	-1349	0	0.0	--	0.76	-6.53	0.31	1.00	0.81	5.56	0.15	--	--	
½	4	-238700	29733	-1192	0	0.0	--	0.76	-6.20	0.29	1.00	0.77	5.31	0.15	--	--	
½	5	-234665	29228	-1141	0	0.0	--	0.76	-6.09	0.29	1.00	0.76	5.23	0.15	--	--	
0	2	-65291	9342	2876	0	--	0.0	1.00	-8.48	1.20	1.00	1.21	7.02	0.52	--	--	NON Verif.
0	3	-49134	7004	2154	0	--	0.0	1.00	-6.38	0.30	1.00	0.91	5.45	0.17	--	--	
0	4	-46800	6632	2028	0	--	0.0	1.00	-6.08	0.29	1.00	0.86	5.22	0.17	--	--	
0	5	-46053	6511	1988	0	--	0.0	1.00	-5.98	0.28	1.00	0.85	5.14	0.16	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 61 Descrizione: Maschio murario n. 61 interno
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	2	-48632	10036	-157	1033	0.0	5.1	0.74	-4.65	0.68	1.00	0.96	4.15	0.69	--	--	
l	3	-36641	7571	-116	770	0.0	5.2	0.74	-3.50	0.17	1.00	0.72	3.29	0.22	--	--	
l	4	-34887	7228	-108	720	0.0	5.2	0.73	-3.34	0.16	1.00	0.69	3.16	0.22	--	--	
l	5	-34335	7121	-105	703	0.0	5.2	0.73	-3.28	0.16	1.00	0.68	3.12	0.22	--	--	
½	2	-210123	39455	-4150	3114	0.0	--	0.85	-4.02	0.50	1.00	0.75	3.67	0.62	--	--	
½	3	-158595	30103	-3092	2352	0.0	--	0.85	-3.03	0.13	1.00	0.58	2.93	0.20	--	--	
½	4	-151829	29402	-2874	2252	0.0	--	0.85	-2.90	0.12	1.00	0.56	2.84	0.20	--	--	
½	5	-149696	29198	-2804	2223	0.0	--	0.85	-2.86	0.12	1.00	0.56	2.81	0.20	--	--	
0	2	-42441	3316	-356	40	--	0.1	1.00	-4.06	0.51	1.00	0.32	3.70	0.26	--	--	
0	3	-32026	2681	-259	30	--	0.1	1.00	-3.06	0.13	1.00	0.26	2.96	0.09	--	--	
0	4	-30669	2928	-228	33	--	0.1	1.00	-2.93	0.12	1.00	0.28	2.86	0.10	--	--	
0	5	-30241	3011	-218	33	--	0.1	1.00	-2.89	0.12	1.00	0.29	2.83	0.10	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 62 Descrizione: Maschio murario n. 62 interno
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-120028	1383	210	3752	0.0	0.0	0.89	-6.59	0.79	1.00	0.08	5.60	0.04	--	--	
l	3	-89920	1041	153	2795	0.0	0.0	0.89	-4.93	0.20	1.00	0.06	4.36	0.01	--	--	
l	4	-84722	979	136	2605	0.0	0.0	0.89	-4.65	0.19	1.00	0.05	4.15	0.01	--	--	
l	5	-83065	972	131	2541	0.0	0.1	0.89	-4.56	0.18	1.00	0.05	4.08	0.01	--	--	
½	2	-674020	7278	21351	-11085	0.0	--	0.89	-6.67	0.80	1.00	0.07	5.66	0.04	--	--	
½	3	-506517	5100	16158	-8107	0.0	--	0.89	-5.01	0.20	1.00	0.05	4.42	0.01	--	--	
½	4	-480766	4078	15531	-7215	0.0	--	0.89	-4.76	0.19	1.00	0.04	4.23	0.01	--	--	
½	5	-472581	3747	15338	-6926	0.0	--	0.89	-4.68	0.19	1.00	0.04	4.17	0.01	--	--	
0	2	-131279	20823	3528	24755	--	18.9	0.69	-7.20	1.25	1.00	1.14	6.06	0.57	--	--	NON Verif.
0	3	-98755	15589	2655	18598	--	18.8	0.69	-5.42	0.31	1.00	0.86	4.72	0.18	--	--	
0	4	-93913	14677	2529	17640	--	18.8	0.69	-5.15	0.30	1.00	0.81	4.52	0.18	--	--	
0	5	-92370	14378	2488	17333	--	18.8	0.69	-5.07	0.29	1.00	0.79	4.46	0.18	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 63 Descrizione: Maschio murario n. 63 intrno
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-81655	4170	-117	-2742	0.0	17.6	0.50	-5.30	1.13	1.00	0.27	4.63	0.18	--	--	NON Verif.
l	3	-61178	3115	-86	-2050	0.0	17.6	0.50	-3.97	0.28	1.00	0.20	3.64	0.06	--	--	
l	4	-57575	2921	-78	-1926	0.0	17.6	0.50	-3.73	0.27	1.00	0.19	3.46	0.05	--	--	
l	5	-56435	2860	-75	-1885	0.0	17.6	0.50	-3.66	0.26	1.00	0.19	3.41	0.05	--	--	
½	2	-508960	31282	-190	17821	0.0	--	0.69	-6.60	1.03	1.00	0.41	5.61	0.22	--	--	NON Verif.
½	3	-382619	23357	-48	13332	0.0	--	0.69	-4.96	0.26	1.00	0.30	4.38	0.07	--	--	
½	4	-363349	21927	127	12568	0.0	--	0.69	-4.71	0.25	1.00	0.28	4.19	0.07	--	--	
½	5	-357208	21463	187	12324	0.0	--	0.69	-4.63	0.24	1.00	0.28	4.14	0.07	--	--	
0	2	-128270	6068	930	-2505	--	2.0	0.96	-8.32	1.36	1.00	0.39	6.90	0.17	--	--	NON Verif.
0	3	-96552	4534	697	-1870	--	1.9	0.96	-6.26	0.34	1.00	0.29	5.36	0.05	--	--	
0	4	-91978	4268	659	-1755	--	1.9	0.96	-5.97	0.32	1.00	0.28	5.13	0.05	--	--	
0	5	-90518	4183	646	-1718	--	1.9	0.96	-5.87	0.32	1.00	0.27	5.06	0.05	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 64 Descrizione: Maschio murario n. 64 interno
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²					
l	2	-129392	871	-26	-32230	0.0	8.5	0.67	-3.66	0.59	1.00	0.02	3.40	0.02	--	--	
l	3	-97216	519	-16	-24202	0.0	8.6	0.67	-2.75	0.15	1.00	0.01	2.72	0.01	--	--	
l	4	-91985	273	-6	-22857	0.0	8.6	0.67	-2.60	0.14	1.00	0.01	2.61	0.00	--	--	
l	5	-90321	187	-3	-22432	0.0	8.6	0.67	-2.55	0.14	1.00	0.01	2.57	0.00	--	--	
½	2	-732781	65232	494	33833	0.0	--	0.80	-4.95	0.66	1.00	0.44	4.37	0.30	--	--	
½	3	-551102	48191	452	25210	0.0	--	0.80	-3.72	0.17	1.00	0.33	3.45	0.09	--	--	
½	4	-523462	44315	584	23700	0.0	--	0.80	-3.54	0.16	1.00	0.30	3.31	0.09	--	--	
½	5	-514719	43039	629	23180	0.0	--	0.80	-3.48	0.16	1.00	0.29	3.27	0.09	--	--	
0	2	-162504	860	1303	20956	--	12.9	0.86	-5.29	0.83	1.00	0.03	4.63	0.02	--	--	
0	3	-122597	468	984	15813	--	12.9	0.86	-3.99	0.21	1.00	0.02	3.65	0.00	--	--	
0	4	-117254	119	942	15117	--	12.9	0.86	-3.82	0.20	1.00	0.00	3.52	0.00	--	--	
0	5	-115567	2	928	14895	--	12.9	0.86	-3.76	0.20	1.00	0.00	3.48	0.00	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cm^q fvk0: **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n: **0.75** β, coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ: **1.00**

Maschio num. 65 Descrizione: Maschio murario n. 65 interno
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	φ/φ _t /φ _b	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-36653	9270	-1183	13874	0.0	17.6	0.50	-0.84	0.18	1.00	0.21	1.29	0.49	--	--	
l	3	-27661	7064	-861	10622	0.0	17.6	0.50	-0.64	0.05	1.00	0.16	1.14	0.14	--	--	
l	4	-26466	6845	-765	10422	0.0	17.6	0.50	-0.61	0.04	1.00	0.16	1.12	0.14	--	--	
l	5	-26084	6785	-733	10355	0.0	17.6	0.50	-0.60	0.04	1.00	0.16	1.11	0.14	--	--	
½	2	-848737	7792	-33408	-279043	0.0	--	0.69	-3.90	0.61	1.00	0.04	3.59	0.03	--	--	
½	3	-639033	3489	-24713	-208263	0.0	--	0.69	-2.94	0.15	1.00	0.02	2.86	0.01	--	--	
½	4	-608989	1334	-22736	-194904	0.0	--	0.69	-2.80	0.15	1.00	0.01	2.76	0.00	--	--	
½	5	-599445	2946	-22084	-190606	0.0	--	0.69	-2.76	0.14	1.00	0.01	2.73	0.00	--	--	
0	2	-232691	19087	-11965	-56365	--	24.2	0.81	-5.35	1.03	1.00	0.44	4.67	0.28	--	--	NON Verif.
0	3	-175662	15149	-9014	-42639	--	24.3	0.81	-4.04	0.26	1.00	0.35	3.69	0.09	--	--	
0	4	-168431	16039	-8598	-41104	--	24.4	0.81	-3.87	0.25	1.00	0.37	3.57	0.10	--	--	
0	5	-166137	16332	-8467	-40612	--	24.4	0.81	-3.82	0.25	1.00	0.38	3.53	0.11	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cm^q fvk0: **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 66 Descrizione: Maschio murario n. 66 interno
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-50665	19771	17	1389	0.0	16.4	0.49	-5.55	1.22	1.00	2.17	4.83	1.35	--	--	NON Verif.
l	3	-38174	14882	16	1047	0.0	16.4	0.49	-4.18	0.31	1.00	1.63	3.80	0.43	--	--	
l	4	-36362	14158	20	997	0.0	16.4	0.49	-3.99	0.29	1.00	1.55	3.65	0.43	--	--	
l	5	-35794	13933	22	980	0.0	16.4	0.49	-3.92	0.29	1.00	1.53	3.60	0.42	--	--	
½	2	-361377	28900	1349	119	0.0	--	0.68	-6.28	0.99	1.00	0.50	5.37	0.28	--	--	
½	3	-272620	21830	1034	78	0.0	--	0.68	-4.74	0.25	1.00	0.38	4.21	0.09	--	--	
½	4	-260636	20921	1016	47	0.0	--	0.68	-4.53	0.24	1.00	0.36	4.06	0.09	--	--	
½	5	-256860	20641	1012	37	0.0	--	0.68	-4.46	0.24	1.00	0.36	4.01	0.09	--	--	
0	2	-76132	20667	1875	-5554	--	7.3	0.75	-8.35	1.76	1.00	2.27	6.92	0.98	--	--	NON Verif.
0	3	-57464	15583	1420	-4194	--	7.3	0.75	-6.30	0.44	1.00	1.71	5.38	0.32	--	--	
0	4	-55045	14887	1369	-4020	--	7.3	0.75	-6.03	0.42	1.00	1.63	5.19	0.31	--	--	
0	5	-54276	14666	1353	-3964	--	7.3	0.75	-5.95	0.42	1.00	1.61	5.12	0.31	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 67 Descrizione: Maschio murario n. 67 interno scala
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-172896	5436	1128	-11796	0.0	1.3	0.83	-5.64	0.72	1.00	0.18	4.89	0.11	--	--	
l	3	-130415	3956	751	-8854	0.0	1.3	0.83	-4.25	0.18	1.00	0.13	3.85	0.03	--	--	
l	4	-124465	3560	564	-8378	0.0	1.3	0.83	-4.06	0.17	1.00	0.12	3.70	0.03	--	--	
l	5	-122609	3421	496	-8230	0.0	1.3	0.83	-4.00	0.17	1.00	0.11	3.66	0.03	--	--	
½	2	-1073135	117205	-23307	-21891	0.0	--	0.88	-5.90	0.72	1.00	0.64	5.09	0.38	--	--	
½	3	-810049	87609	-17656	-16331	0.0	--	0.88	-4.46	0.18	1.00	0.48	4.00	0.12	--	--	
½	4	-775103	82642	-17033	-15241	0.0	--	0.88	-4.26	0.17	1.00	0.45	3.86	0.12	--	--	
½	5	-764132	80991	-16838	-14900	0.0	--	0.88	-4.20	0.17	1.00	0.45	3.81	0.12	--	--	
0	2	-218743	20874	-5361	4539	--	2.1	0.98	-6.41	0.80	1.00	0.61	5.47	0.34	--	--	
0	3	-165228	15583	-4078	3392	--	2.1	0.98	-4.84	0.20	1.00	0.46	4.29	0.11	--	--	
0	4	-158479	14674	-3955	3160	--	2.0	0.98	-4.64	0.19	1.00	0.43	4.14	0.10	--	--	
0	5	-156339	14363	-3919	3098	--	2.0	0.98	-4.58	0.19	1.00	0.42	4.10	0.10	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 68 Descrizione: Maschio murario n. 68 interno scala
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-105420	18332	308	1537	0.0	2.9	0.78	-5.41	0.74	1.00	0.94	4.71	0.60	--	--	
l	3	-79564	13746	225	1149	0.0	2.9	0.78	-4.08	0.19	1.00	0.70	3.72	0.19	--	--	
l	4	-76017	13018	204	1088	0.0	2.9	0.78	-3.90	0.18	1.00	0.67	3.58	0.19	--	--	
l	5	-74921	12781	196	1067	0.0	2.9	0.78	-3.84	0.18	1.00	0.66	3.54	0.19	--	--	
½	2	-543530	94568	-4964	18293	0.0	--	0.87	-5.57	0.69	1.00	0.97	4.84	0.60	--	--	
½	3	-410392	70976	-3794	13796	0.0	--	0.87	-4.21	0.17	1.00	0.73	3.82	0.19	--	--	
½	4	-392843	67365	-3718	13196	0.0	--	0.87	-4.03	0.17	1.00	0.69	3.68	0.19	--	--	
½	5	-387328	66186	-3697	13004	0.0	--	0.87	-3.97	0.16	1.00	0.68	3.64	0.19	--	--	
0	2	-115883	18280	-5822	7772	--	6.7	0.90	-5.94	0.81	1.00	0.94	5.12	0.55	--	--	
0	3	-87585	13723	-4411	5870	--	6.7	0.90	-4.49	0.20	1.00	0.70	4.03	0.17	--	--	
0	4	-84104	13039	-4252	5631	--	6.7	0.90	-4.31	0.20	1.00	0.67	3.89	0.17	--	--	
0	5	-83008	12815	-4203	5555	--	6.7	0.90	-4.26	0.19	1.00	0.66	3.85	0.17	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **0.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 69 Descrizione: Maschio murario n. 69 interno
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	2	-164248	15978	366	707	0.0	1.7	0.83	-5.25	0.68	1.00	0.51	4.60	0.33	--	--	
l	3	-123616	12009	270	623	0.0	1.7	0.83	-3.95	0.17	1.00	0.38	3.62	0.11	--	--	
l	4	-117548	11435	247	770	0.0	1.8	0.83	-3.76	0.16	1.00	0.37	3.48	0.11	--	--	
l	5	-115651	11249	240	823	0.0	1.8	0.83	-3.70	0.16	1.00	0.36	3.43	0.10	--	--	
½	2	-821847	125004	4722	-15158	0.0	--	0.88	-5.25	0.64	1.00	0.80	4.60	0.52	--	--	
½	3	-619792	92936	3573	-11020	0.0	--	0.88	-3.96	0.16	1.00	0.59	3.63	0.16	--	--	
½	4	-592183	86151	3431	-9701	0.0	--	0.88	-3.79	0.15	1.00	0.55	3.50	0.16	--	--	
½	5	-583456	83975	3387	-9268	0.0	--	0.88	-3.73	0.15	1.00	0.54	3.46	0.16	--	--	
0	2	-164102	29540	1068	-464	--	0.3	1.00	-5.25	0.64	1.00	0.94	4.59	0.62	--	--	
0	3	-123940	21739	810	-380	--	0.3	1.00	-3.96	0.16	1.00	0.69	3.63	0.19	--	--	
0	4	-118872	19652	782	-401	--	0.3	1.00	-3.80	0.15	1.00	0.63	3.51	0.18	--	--	
0	5	-117277	18982	774	-422	--	0.4	1.00	-3.75	0.15	1.00	0.61	3.47	0.17	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cm^q fvk0: **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n: **0.75** β, coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ: **1.00**

Maschio num. 70 Descrizione: Maschio murario n. 70 interno
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	φ/φ _t /φ _b	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-107143	8257	377	5172	0.0	4.3	0.75	-5.14	0.73	1.00	0.40	4.51	0.26	--	--	
l	3	-80440	6215	280	3889	0.0	4.3	0.75	-3.86	0.18	1.00	0.30	3.55	0.08	--	--	
l	4	-76103	5924	259	3699	0.0	4.3	0.75	-3.65	0.17	1.00	0.28	3.40	0.08	--	--	
l	5	-74737	5832	252	3641	0.0	4.3	0.75	-3.58	0.17	1.00	0.28	3.35	0.08	--	--	
½	2	-778412	31924	1997	-46073	0.0	--	0.86	-6.94	0.87	1.00	0.28	5.87	0.15	--	--	
½	3	-585921	23326	1495	-34528	0.0	--	0.86	-5.23	0.22	1.00	0.21	4.58	0.05	--	--	
½	4	-557561	20765	1405	-32564	0.0	--	0.86	-4.97	0.21	1.00	0.19	4.39	0.04	--	--	
½	5	-548592	19944	1376	-31940	0.0	--	0.86	-4.89	0.20	1.00	0.18	4.33	0.04	--	--	
0	2	-146784	26033	218	-29046	--	19.8	0.71	-7.04	1.23	1.00	1.25	5.94	0.63	--	--	NON Verif.
0	3	-110959	19908	165	-22006	--	19.8	0.71	-5.32	0.31	1.00	0.95	4.65	0.21	--	--	
0	4	-106590	19603	160	-21241	--	19.9	0.71	-5.11	0.30	1.00	0.94	4.49	0.21	--	--	
0	5	-105214	19504	158	-20998	--	20.0	0.71	-5.05	0.29	1.00	0.94	4.44	0.21	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 72 Descrizione: Maschio murario n. 72 interno
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-192017	29265	-1474	2618	0.0	4.8	0.69	-4.13	0.64	1.00	0.63	3.76	0.50	--	--	
l	3	-144712	22016	-1071	2273	0.0	4.8	0.69	-3.11	0.16	1.00	0.47	2.99	0.16	--	--	
l	4	-137908	20922	-949	2825	0.0	4.8	0.69	-2.97	0.15	1.00	0.45	2.88	0.16	--	--	
l	5	-135776	20574	-908	3009	0.0	4.8	0.69	-2.92	0.15	1.00	0.44	2.85	0.16	--	--	
½	2	-1004231	94494	272	-226321	0.0	--	0.82	-5.34	0.70	1.00	0.50	4.66	0.32	--	--	
½	3	-757629	69840	319	-169568	0.0	--	0.82	-4.03	0.18	1.00	0.37	3.68	0.10	--	--	
½	4	-724244	63601	527	-159611	0.0	--	0.82	-3.85	0.17	1.00	0.34	3.55	0.10	--	--	
½	5	-713711	61619	598	-156432	0.0	--	0.82	-3.79	0.17	1.00	0.33	3.50	0.09	--	--	
0	2	-259659	4993	843	-77062	--	29.7	0.82	-5.58	0.90	1.00	0.11	4.85	0.07	--	--	
0	3	-196359	3161	635	-58433	--	29.8	0.82	-4.22	0.23	1.00	0.07	3.83	0.02	--	--	
0	4	-188759	1682	606	-56516	--	29.9	0.81	-4.06	0.22	1.00	0.04	3.70	0.01	--	--	
0	5	-186362	1215	597	-55917	--	30.0	0.81	-4.01	0.22	1.00	0.03	3.67	0.01	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo p: **1.00**

Maschio num. 74 Descrizione: Maschio murario n. 74 interno
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-69870	498	1630	1325	0.0	2.8	0.79	-5.13	0.70	1.00	0.04	4.51	0.02	--	--	
l	3	-52630	377	1211	1005	0.0	2.8	0.79	-3.87	0.18	1.00	0.03	3.56	0.01	--	--	
l	4	-50035	381	1134	973	0.0	2.8	0.79	-3.67	0.17	1.00	0.03	3.42	0.01	--	--	
l	5	-49226	380	1107	961	0.0	2.8	0.79	-3.62	0.16	1.00	0.03	3.37	0.01	--	--	
½	2	-499890	45710	9160	-5600	0.0	--	0.88	-5.39	0.66	1.00	0.49	4.70	0.31	--	--	
½	3	-377402	34674	6994	-4220	0.0	--	0.88	-4.07	0.17	1.00	0.37	3.71	0.10	--	--	
½	4	-361207	33686	6836	-4031	0.0	--	0.88	-3.89	0.16	1.00	0.36	3.58	0.10	--	--	
½	5	-356098	33356	6790	-3970	0.0	--	0.88	-3.84	0.16	1.00	0.36	3.54	0.10	--	--	
0	2	-87780	23553	1098	-9494	--	10.8	0.75	-6.45	1.05	1.00	1.73	5.49	0.94	--	--	NON Verif.
0	3	-66326	17803	847	-7163	--	10.8	0.75	-4.87	0.26	1.00	1.31	4.31	0.30	--	--	
0	4	-63726	17136	842	-6875	--	10.8	0.75	-4.68	0.25	1.00	1.26	4.17	0.30	--	--	
0	5	-62899	16924	842	-6780	--	10.8	0.75	-4.62	0.25	1.00	1.24	4.12	0.30	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 75 Descrizione: Maschio murario n. 75 interno
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-174306	10225	1515	-7563	0.0	0.3	0.87	-5.27	0.65	1.00	0.31	4.61	0.20	--	--	
l	3	-131562	7811	1092	-5631	0.0	0.3	0.87	-3.98	0.16	1.00	0.24	3.64	0.06	--	--	
l	4	-125745	7747	966	-5216	0.0	0.2	0.87	-3.80	0.16	1.00	0.23	3.51	0.07	--	--	
l	5	-123919	7721	922	-5081	0.0	0.2	0.87	-3.75	0.15	1.00	0.23	3.47	0.07	--	--	
½	2	-1002120	41392	22118	62143	0.0	--	0.88	-5.71	0.70	1.00	0.24	4.95	0.14	--	--	
½	3	-757247	32183	16811	47268	0.0	--	0.88	-4.32	0.18	1.00	0.18	3.90	0.05	--	--	
½	4	-726290	33183	16313	46099	0.0	--	0.88	-4.14	0.17	1.00	0.19	3.77	0.05	--	--	
½	5	-716575	33475	16161	45705	0.0	--	0.88	-4.09	0.17	1.00	0.19	3.72	0.05	--	--	
0	2	-193579	10123	4420	42569	--	22.0	0.79	-5.85	0.90	1.00	0.31	5.05	0.18	--	--	
0	3	-146292	7478	3356	32164	--	22.0	0.79	-4.42	0.23	1.00	0.23	3.98	0.06	--	--	
0	4	-140431	6769	3247	30836	--	22.0	0.79	-4.25	0.22	1.00	0.20	3.85	0.05	--	--	
0	5	-138585	6545	3214	30414	--	21.9	0.79	-4.19	0.22	1.00	0.20	3.80	0.05	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 76 Descrizione: Maschio murario n. 76 interno
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-160048	18725	-753	5044	0.0	1.9	0.82	-4.61	0.60	1.00	0.54	4.12	0.39	--	--	
l	3	-120644	14089	-641	3873	0.0	1.9	0.82	-3.47	0.15	1.00	0.41	3.26	0.12	--	--	
l	4	-114897	13342	-740	3834	0.0	1.8	0.82	-3.31	0.14	1.00	0.38	3.14	0.12	--	--	
l	5	-113098	13109	-775	3835	0.0	1.8	0.82	-3.26	0.14	1.00	0.38	3.10	0.12	--	--	
½	2	-919114	38024	3523	-93942	0.0	--	0.88	-5.29	0.64	1.00	0.22	4.63	0.14	--	--	
½	3	-693175	27391	2581	-70429	0.0	--	0.88	-3.99	0.16	1.00	0.16	3.65	0.04	--	--	
½	4	-661731	23138	2266	-66251	0.0	--	0.88	-3.81	0.15	1.00	0.13	3.52	0.04	--	--	
½	5	-651846	21795	2169	-64903	0.0	--	0.88	-3.75	0.15	1.00	0.13	3.47	0.04	--	--	
0	2	-202365	21673	-840	-41622	--	20.6	0.81	-5.83	0.88	1.00	0.62	5.03	0.37	--	--	
0	3	-153100	16814	-636	-31527	--	20.6	0.81	-4.41	0.22	1.00	0.48	3.97	0.12	--	--	
0	4	-147299	17128	-612	-30492	--	20.7	0.81	-4.24	0.21	1.00	0.49	3.84	0.13	--	--	
0	5	-145469	17225	-604	-30142	--	20.7	0.81	-4.19	0.21	1.00	0.50	3.80	0.13	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 77 Descrizione: Maschio murario n. 77 interno
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-19681	2995	-30	0	0.0	2.6	0.80	-4.08	0.55	1.00	0.62	3.72	0.50	--	--	
l	3	-14876	2273	-25	0	0.0	2.6	0.80	-3.08	0.14	1.00	0.47	2.97	0.16	--	--	
l	4	-14264	2199	-29	0	0.0	2.6	0.79	-2.96	0.13	1.00	0.46	2.88	0.16	--	--	
l	5	-14076	2176	-31	0	0.0	2.6	0.79	-2.92	0.13	1.00	0.45	2.85	0.16	--	--	
½	2	-109543	4622	-1495	0	0.0	--	0.88	-4.54	0.55	1.00	0.19	4.07	0.14	--	--	
½	3	-82872	3341	-1144	0	0.0	--	0.88	-3.44	0.14	1.00	0.14	3.24	0.04	--	--	
½	4	-79679	2863	-1132	0	0.0	--	0.88	-3.30	0.13	1.00	0.12	3.14	0.04	--	--	
½	5	-78676	2709	-1127	0	0.0	--	0.88	-3.26	0.13	1.00	0.11	3.11	0.04	--	--	
0	2	-23805	1366	-625	0	--	0.0	1.00	-4.93	0.60	1.00	0.28	4.36	0.19	--	--	
0	3	-17993	970	-471	0	--	0.0	1.00	-3.73	0.15	1.00	0.20	3.46	0.06	--	--	
0	4	-17274	788	-451	0	--	0.0	1.00	-3.58	0.15	1.00	0.16	3.35	0.05	--	--	
0	5	-17047	730	-444	0	--	0.0	1.00	-3.53	0.14	1.00	0.15	3.31	0.05	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **0.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 78 Descrizione: Maschio murario n. 78 interrato
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	2	-20937	5702	-343	-11157	0.0	18.3	0.51	-1.04	0.22	1.00	0.28	1.44	0.59	--	--	
l	3	-15715	4203	-274	-8371	0.0	18.3	0.51	-0.78	0.05	1.00	0.21	1.24	0.17	--	--	
l	4	-14813	3736	-302	-7898	0.0	18.3	0.51	-0.73	0.05	1.00	0.19	1.21	0.15	--	--	
l	5	-14530	3597	-310	-7749	0.0	18.3	0.51	-0.72	0.05	1.00	0.18	1.20	0.15	--	--	
½	2	-353928	1693	-4660	-48579	0.0	--	0.69	-2.97	0.46	1.00	0.01	2.89	0.01	--	--	
½	3	-265500	1682	-3701	-36822	0.0	--	0.69	-2.23	0.12	1.00	0.01	2.33	0.01	--	--	
½	4	-250662	2122	-3996	-35548	0.0	--	0.69	-2.10	0.11	1.00	0.02	2.24	0.01	--	--	
½	5	-245948	2311	-4090	-35158	0.0	--	0.69	-2.06	0.11	1.00	0.02	2.21	0.01	--	--	
0	2	-86613	9860	-72	-1307	--	1.5	0.98	-4.29	0.68	1.00	0.49	3.88	0.38	--	--	
0	3	-65343	7624	-68	-966	--	1.5	0.98	-3.24	0.17	1.00	0.38	3.09	0.12	--	--	
0	4	-62502	7667	-97	-882	--	1.4	0.98	-3.10	0.16	1.00	0.38	2.98	0.13	--	--	
0	5	-61598	7685	-107	-855	--	1.4	0.98	-3.05	0.16	1.00	0.38	2.95	0.13	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 79 Descrizione: Maschio murario n. 79 pilastro interrato
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-1602	2	0	-76	0.0	17.1	0.50	-0.07	0.02	1.00	0.00	0.72	0.00	--	--	
l	3	-1232	1	0	-56	0.0	17.1	0.50	-0.06	0.00	1.00	0.00	0.70	0.00	--	--	
l	4	-1233	0	0	-50	0.0	17.1	0.50	-0.06	0.00	1.00	0.00	0.70	0.00	--	--	
l	5	-1232	1	0	-48	0.0	17.1	0.50	-0.06	0.00	1.00	0.00	0.70	0.00	--	--	
½	2	-267217	8662	-7819	7897	0.0	--	0.68	-2.02	0.32	1.00	0.07	2.17	0.09	--	--	
½	3	-199417	6564	-5673	5299	0.0	--	0.68	-1.51	0.08	1.00	0.05	1.79	0.03	--	--	
½	4	-187363	6391	-5006	3745	0.0	--	0.68	-1.42	0.07	1.00	0.05	1.72	0.03	--	--	
½	5	-183359	6330	-4783	3231	0.0	--	0.68	-1.38	0.07	1.00	0.05	1.70	0.03	--	--	
0	2	-73164	4588	-94	910	--	1.2	0.98	-3.38	0.54	1.00	0.21	3.20	0.20	--	--	
0	3	-54821	3444	-68	644	--	1.2	0.98	-2.53	0.14	1.00	0.16	2.56	0.06	--	--	
0	4	-51958	3279	-59	522	--	1.0	0.99	-2.40	0.13	1.00	0.15	2.46	0.06	--	--	
0	5	-51014	3225	-57	482	--	0.9	0.99	-2.36	0.13	1.00	0.15	2.43	0.06	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cm^q fvk0: **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n: **0.75** β, coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ: **1.00**

Maschio num. 80 Descrizione: Maschio murario n. 80 pilastro interrato
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	φ/φ _t /φ _b	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
s	c.	kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-126863	1770	317	3146	0.0	15.3	0.47	-7.14	1.61	1.00	0.10	6.02	0.05	--	--	NON Verif.
l	3	-92272	1277	287	2296	0.0	15.3	0.47	-5.19	0.39	1.00	0.07	4.56	0.02	--	--	
l	4	-81697	1113	371	2057	0.0	15.3	0.47	-4.60	0.35	1.00	0.06	4.11	0.02	--	--	
l	5	-78202	1065	399	1978	0.0	15.3	0.47	-4.40	0.33	1.00	0.06	3.96	0.02	--	--	
½	2	-994193	22696	1273	43318	0.0	--	0.67	-8.73	1.40	1.00	0.20	7.21	0.08	--	--	NON Verif.
½	3	-727341	16721	1188	31706	0.0	--	0.67	-6.39	0.34	1.00	0.15	5.45	0.03	--	--	
½	4	-653228	15286	1607	28567	0.0	--	0.67	-5.74	0.31	1.00	0.13	4.96	0.03	--	--	
½	5	-628726	14801	1744	27516	0.0	--	0.67	-5.52	0.30	1.00	0.13	4.80	0.03	--	--	
0	2	-178256	6472	-3	2409	--	1.4	0.98	-10.03	1.65	1.00	0.36	8.19	0.13	--	--	NON Verif.
0	3	-130914	4792	0	1758	--	1.3	0.98	-7.37	0.40	1.00	0.27	6.19	0.04	--	--	
0	4	-118627	4426	7	1576	--	1.3	0.98	-6.68	0.37	1.00	0.25	5.67	0.04	--	--	
0	5	-114562	4305	9	1513	--	1.3	0.98	-6.45	0.35	1.00	0.24	5.50	0.04	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 81 Descrizione: Maschio murario n. 81 interrato
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	2	-21215	11242	12	9746	0.0	15.9	0.48	-1.20	0.27	1.00	0.63	1.56	1.22	--	--	NON Verif.
l	3	-16048	8543	12	7337	0.0	15.9	0.48	-0.90	0.07	1.00	0.48	1.34	0.36	--	--	
l	4	-15393	8256	18	6969	0.0	15.9	0.48	-0.87	0.06	1.00	0.47	1.31	0.35	--	--	
l	5	-15187	8170	20	6851	0.0	15.9	0.48	-0.86	0.06	1.00	0.46	1.30	0.35	--	--	
½	2	-372713	17295	-2777	32547	0.0	--	0.67	-3.70	0.59	1.00	0.17	3.44	0.15	--	--	
½	3	-281062	13417	-2029	24517	0.0	--	0.67	-2.79	0.15	1.00	0.13	2.75	0.05	--	--	
½	4	-268609	13350	-1787	23270	0.0	--	0.67	-2.67	0.14	1.00	0.13	2.66	0.05	--	--	
½	5	-264651	13367	-1711	22888	0.0	--	0.67	-2.63	0.14	1.00	0.13	2.63	0.05	--	--	
0	2	-87562	4093	177	1012	--	1.2	0.98	-4.93	0.80	1.00	0.23	4.36	0.16	--	--	
0	3	-66194	3139	122	767	--	1.2	0.98	-3.73	0.20	1.00	0.18	3.46	0.05	--	--	
0	4	-63613	3075	89	729	--	1.1	0.98	-3.58	0.19	1.00	0.17	3.35	0.05	--	--	
0	5	-62795	3060	78	719	--	1.1	0.98	-3.54	0.19	1.00	0.17	3.31	0.05	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 82 Descrizione: Maschio murario n. 82 interrato
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-20825	304	15	-13004	0.0	15.3	0.47	-1.23	0.28	1.00	0.02	1.59	0.03	--	--	
l	3	-15532	67	2	-9724	0.0	15.3	0.47	-0.92	0.07	1.00	0.00	1.35	0.00	--	--	
l	4	-14400	371	-25	-9091	0.0	15.3	0.47	-0.85	0.06	1.00	0.02	1.30	0.02	--	--	
l	5	-14050	501	-33	-8892	0.0	15.3	0.47	-0.83	0.06	1.00	0.03	1.28	0.02	--	--	
½	2	-285018	12100	42	-49670	0.0	--	0.67	-2.83	0.46	1.00	0.12	2.78	0.13	--	--	
½	3	-212684	8540	-95	-37692	0.0	--	0.67	-2.11	0.11	1.00	0.08	2.24	0.04	--	--	
½	4	-198359	7226	-443	-36486	0.0	--	0.67	-1.97	0.11	1.00	0.07	2.14	0.03	--	--	
½	5	-193786	6761	-550	-36106	0.0	--	0.67	-1.92	0.10	1.00	0.07	2.10	0.03	--	--	
0	2	-67102	9531	-100	-678	--	1.0	0.98	-3.97	0.65	1.00	0.56	3.64	0.47	--	--	
0	3	-50569	7422	-84	-478	--	0.9	0.98	-3.00	0.16	1.00	0.44	2.91	0.15	--	--	
0	4	-48252	7581	-104	-384	--	0.8	0.99	-2.86	0.16	1.00	0.45	2.80	0.16	--	--	
0	5	-47511	7635	-111	-354	--	0.7	0.99	-2.81	0.15	1.00	0.45	2.77	0.16	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 83 Descrizione: Maschio murario n. 83 pilastro interrato
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-1431	0	0	305	0.0	15.3	0.47	-0.07	0.02	1.00	0.00	0.72	0.00	--	--	
l	3	-1101	1	-0	222	0.0	15.3	0.47	-0.06	0.00	1.00	0.00	0.70	0.00	--	--	
l	4	-1101	0	0	195	0.0	15.3	0.47	-0.06	0.00	1.00	0.00	0.70	0.00	--	--	
l	5	-1100	0	0	187	0.0	15.3	0.47	-0.06	0.00	1.00	0.00	0.70	0.00	--	--	
½	2	-256463	5343	-3301	12469	0.0	--	0.67	-2.21	0.36	1.00	0.05	2.32	0.06	--	--	
½	3	-190991	4078	-2405	8706	0.0	--	0.67	-1.65	0.09	1.00	0.04	1.90	0.02	--	--	
½	4	-178486	4069	-2132	6746	0.0	--	0.67	-1.54	0.08	1.00	0.04	1.81	0.02	--	--	
½	5	-174365	4056	-2043	6141	0.0	--	0.67	-1.50	0.08	1.00	0.03	1.79	0.02	--	--	
0	2	-70132	3284	-40	1668	--	2.4	0.97	-3.63	0.60	1.00	0.17	3.38	0.15	--	--	
0	3	-52441	2470	-29	1199	--	2.3	0.97	-2.71	0.15	1.00	0.13	2.70	0.05	--	--	
0	4	-49446	2374	-26	1023	--	2.1	0.97	-2.56	0.14	1.00	0.12	2.58	0.05	--	--	
0	5	-48461	2339	-25	969	--	2.0	0.97	-2.51	0.14	1.00	0.12	2.54	0.05	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 84 Descrizione: Maschio murario n. 84 pilastro interrato
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	2	-153685	1754	-741	-620	0.0	16.1	0.49	-8.21	1.81	1.00	0.09	6.81	0.04	--	--	NON Verif.
l	3	-111607	1271	-522	-440	0.0	16.1	0.49	-5.96	0.44	1.00	0.07	5.13	0.01	--	--	
l	4	-97613	1100	-431	-364	0.0	16.1	0.49	-5.21	0.38	1.00	0.06	4.57	0.01	--	--	
l	5	-93161	1041	-400	-342	0.0	16.1	0.49	-4.97	0.37	1.00	0.06	4.39	0.01	--	--	
½	2	-1174357	20923	-5891	43824	0.0	--	0.67	-9.74	1.55	1.00	0.17	7.97	0.07	--	--	NON Verif.
½	3	-857489	15394	-4226	32054	0.0	--	0.67	-7.11	0.38	1.00	0.13	5.99	0.02	--	--	
½	4	-761200	13978	-3611	28662	0.0	--	0.67	-6.31	0.33	1.00	0.12	5.40	0.02	--	--	
½	5	-730422	13520	-3410	27562	0.0	--	0.67	-6.06	0.32	1.00	0.11	5.20	0.02	--	--	
0	2	-205968	6348	-73	359	--	0.2	1.00	-11.00	1.75	1.00	0.34	8.91	0.11	--	--	NON Verif.
0	3	-150931	4701	-52	247	--	0.2	1.00	-8.06	0.43	1.00	0.25	6.70	0.04	--	--	
0	4	-135270	4328	-45	207	--	0.2	1.00	-7.22	0.38	1.00	0.23	6.08	0.04	--	--	
0	5	-130253	4206	-42	189	--	0.1	1.00	-6.95	0.37	1.00	0.22	5.88	0.04	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 85 Descrizione: Maschio murario n. 85 interrato
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-17331	9445	-161	8064	0.0	16.1	0.49	-1.03	0.23	1.00	0.56	1.43	1.17	--	--	NON Verif.
l	3	-13150	7211	-119	6086	0.0	16.1	0.49	-0.78	0.06	1.00	0.43	1.24	0.34	--	--	
l	4	-12700	7032	-107	5818	0.0	16.1	0.49	-0.75	0.06	1.00	0.42	1.22	0.34	--	--	
l	5	-12560	6982	-104	5733	0.0	16.1	0.49	-0.74	0.05	1.00	0.41	1.22	0.34	--	--	
½	2	-407273	10601	1658	49131	0.0	--	0.67	-4.14	0.66	1.00	0.11	3.76	0.09	--	--	
½	3	-307284	8483	1278	37302	0.0	--	0.67	-3.12	0.17	1.00	0.09	3.00	0.03	--	--	
½	4	-294051	8848	1285	36083	0.0	--	0.67	-2.99	0.16	1.00	0.09	2.90	0.03	--	--	
½	5	-289855	9004	1287	35714	0.0	--	0.67	-2.95	0.16	1.00	0.09	2.87	0.03	--	--	
0	2	-88540	6241	3149	1852	--	2.1	0.97	-4.94	0.81	1.00	0.35	4.36	0.24	--	--	
0	3	-66920	4782	2372	1405	--	2.1	0.97	-3.73	0.20	1.00	0.27	3.46	0.08	--	--	
0	4	-64282	4687	2258	1361	--	2.1	0.97	-3.58	0.20	1.00	0.26	3.35	0.08	--	--	
0	5	-63438	4663	2222	1352	--	2.1	0.97	-3.54	0.19	1.00	0.26	3.31	0.08	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 86 Descrizione: Maschio murario n. 86 pilastro scala
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx ----- kg	V	My ----- kg * m	Mz ----- cm	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A ----- kg/cm ²	I _{RN}	β	τ ----- kg/cm ²	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
l	2	-73654	1750	-225	2417	0.0	9.0	0.34	-17.67	5.56	1.00	0.42	13.92	0.09	--	--	NON Verif.
l	3	-54954	1287	-152	1806	0.0	9.0	0.34	-13.19	1.38	1.00	0.31	10.55	0.03	--	--	NON Verif.
l	4	-51612	1173	-111	1702	0.0	9.0	0.34	-12.39	1.30	1.00	0.28	9.95	0.03	--	--	NON Verif.
l	5	-50516	1136	-98	1668	0.0	9.0	0.34	-12.12	1.27	1.00	0.27	9.75	0.03	--	--	NON Verif.
½	2	-369311	8366	2731	4695	0.0	--	0.56	-18.20	3.46	1.00	0.41	14.31	0.09	--	--	NON Verif.
½	3	-275852	6175	2022	3571	0.0	--	0.56	-13.59	0.86	1.00	0.30	10.86	0.03	--	--	
½	4	-259619	5662	1872	3493	0.0	--	0.56	-12.79	0.81	1.00	0.28	10.26	0.03	--	--	
½	5	-254255	5495	1821	3461	0.0	--	0.56	-12.53	0.79	1.00	0.27	10.06	0.03	--	--	
0	2	-79230	1653	1323	-804	--	1.0	0.96	-19.01	3.76	1.00	0.40	14.92	0.08	--	--	NON Verif.
0	3	-59241	1221	967	-566	--	1.0	0.96	-14.22	0.93	1.00	0.29	11.32	0.03	--	--	
0	4	-55889	1125	870	-458	--	0.8	0.97	-13.41	0.88	1.00	0.27	10.72	0.03	--	--	
0	5	-54749	1091	837	-421	--	0.8	0.97	-13.14	0.86	1.00	0.26	10.51	0.02	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 87 Descrizione: Maschio murario n. 87 pilastro scala
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx ----- kg	V	My ----- kg * m	Mz ----- cm	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A ----- kg/cm ²	I _{RN}	β	τ ----- kg/cm ²	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
l	2	-58348	394	54	-1658	0.0	9.0	0.34	-14.03	4.42	1.00	0.09	11.18	0.03	--	--	NON Verif.
l	3	-43409	282	46	-1231	0.0	9.0	0.34	-10.44	1.10	1.00	0.07	8.49	0.01	--	--	NON Verif.
l	4	-40522	248	56	-1153	0.0	9.0	0.34	-9.75	1.02	1.00	0.06	7.97	0.01	--	--	NON Verif.
l	5	-39562	236	59	-1126	0.0	9.0	0.34	-9.51	1.00	1.00	0.06	7.80	0.01	--	--	
½	2	-534922	6592	-5327	-5740	0.0	--	0.56	-16.30	3.09	1.00	0.20	12.88	0.05	--	--	NON Verif.
½	3	-397975	4971	-3884	-4253	0.0	--	0.56	-12.13	0.77	1.00	0.15	9.75	0.02	--	--	
½	4	-371280	4752	-3462	-3946	0.0	--	0.56	-11.31	0.72	1.00	0.14	9.14	0.02	--	--	
½	5	-362464	4682	-3322	-3837	0.0	--	0.56	-11.04	0.70	1.00	0.14	8.94	0.02	--	--	
0	2	-75716	1023	-756	878	--	1.2	0.95	-18.21	3.62	1.00	0.25	14.32	0.05	--	--	NON Verif.
0	3	-56334	771	-585	678	--	1.2	0.95	-13.55	0.90	1.00	0.19	10.82	0.02	--	--	
0	4	-52610	738	-589	674	--	1.3	0.95	-12.65	0.84	1.00	0.18	10.15	0.02	--	--	
0	5	-51362	728	-590	674	--	1.3	0.95	-12.35	0.82	1.00	0.17	9.92	0.02	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 88 Descrizione: Maschio murario n. 88 pilastro scala
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx ----- kg	V	My ----- kg * m	Mz ----- cm	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A ----- kg/cm ²	I _{RN}	β	τ ----- kg/cm ²	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
l	2	-63294	566	-55	-1923	0.0	9.0	0.34	-15.22	4.79	1.00	0.14	12.08	0.03	--	--	NON Verif.
l	3	-47256	413	-42	-1433	0.0	9.0	0.34	-11.37	1.19	1.00	0.10	9.18	0.01	--	--	NON Verif.
l	4	-44437	370	-41	-1348	0.0	9.0	0.34	-10.69	1.12	1.00	0.09	8.68	0.01	--	--	NON Verif.
l	5	-43498	354	-41	-1320	0.0	9.0	0.34	-10.46	1.10	1.00	0.09	8.51	0.01	--	--	NON Verif.
½	2	-576574	5260	4301	-3464	0.0	--	0.56	-17.57	3.34	1.00	0.16	13.84	0.03	--	--	NON Verif.
½	3	-430365	3919	3179	-2503	0.0	--	0.56	-13.11	0.83	1.00	0.12	10.50	0.01	--	--	
½	4	-404517	3650	2924	-2192	0.0	--	0.56	-12.33	0.78	1.00	0.11	9.90	0.01	--	--	
½	5	-395946	3563	2839	-2073	0.0	--	0.56	-12.06	0.76	1.00	0.11	9.71	0.01	--	--	
0	2	-81591	510	1520	565	--	0.7	0.97	-19.62	3.83	1.00	0.12	15.38	0.02	--	--	NON Verif.
0	3	-60867	384	1139	431	--	0.7	0.97	-14.64	0.95	1.00	0.09	11.64	0.01	--	--	
0	4	-57142	365	1080	427	--	0.7	0.97	-13.74	0.90	1.00	0.09	10.97	0.01	--	--	
0	5	-55895	361	1059	427	--	0.8	0.97	-13.44	0.88	1.00	0.09	10.74	0.01	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 89 Descrizione: Maschio murario n. 89 interrato lato scala
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-8647	3664	57	0	0.0	9.0	0.34	-4.70	1.48	1.00	1.99	4.19	1.43	--	--	NON Verif.
l	3	-6510	2759	43	0	0.0	9.0	0.34	-3.54	0.37	1.00	1.50	3.31	0.45	--	--	
l	4	-6182	2621	41	0	0.0	9.0	0.34	-3.36	0.35	1.00	1.42	3.18	0.45	--	--	
l	5	-6078	2578	41	0	0.0	9.0	0.34	-3.30	0.35	1.00	1.40	3.14	0.45	--	--	
½	2	-144296	12205	223	-1760	0.0	--	0.56	-5.60	1.06	1.00	0.47	4.86	0.29	--	--	NON Verif.
½	3	-109047	9304	171	-1328	0.0	--	0.56	-4.23	0.27	1.00	0.36	3.84	0.09	--	--	
½	4	-104577	9062	169	-1269	0.0	--	0.56	-4.06	0.26	1.00	0.35	3.71	0.09	--	--	
½	5	-103169	8990	168	-1250	0.0	--	0.56	-4.01	0.25	1.00	0.35	3.66	0.10	--	--	
0	2	-39948	6882	-1085	0	--	0.0	1.00	-10.86	2.06	1.00	1.87	8.80	0.64	--	--	NON Verif.
0	3	-30322	5268	-828	0	--	0.0	1.00	-8.24	0.52	1.00	1.43	6.84	0.21	--	--	
0	4	-29358	5172	-813	0	--	0.0	1.00	-7.98	0.51	1.00	1.41	6.65	0.21	--	--	
0	5	-29060	5146	-809	0	--	0.0	1.00	-7.90	0.50	1.00	1.40	6.59	0.21	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 90 Descrizione: Maschio murario n. 90 interrato lato scala
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-10226	5279	39	0	0.0	9.0	0.34	-2.78	0.88	1.00	1.43	2.74	1.57	--	--	NON Verif.
l	3	-7714	3980	29	0	0.0	9.0	0.34	-2.10	0.22	1.00	1.08	2.23	0.48	--	--	
l	4	-7364	3796	28	0	0.0	9.0	0.34	-2.00	0.21	1.00	1.03	2.16	0.48	--	--	
l	5	-7254	3737	27	0	0.0	9.0	0.34	-1.97	0.21	1.00	1.02	2.14	0.47	--	--	
½	2	-103895	7311	195	0	0.0	--	0.56	-5.65	1.07	1.00	0.40	4.90	0.24	--	--	NON Verif.
½	3	-78572	5604	148	0	0.0	--	0.56	-4.27	0.27	1.00	0.30	3.86	0.08	--	--	
½	4	-75460	5515	142	0	0.0	--	0.56	-4.10	0.26	1.00	0.30	3.74	0.08	--	--	
½	5	-74489	5492	141	0	0.0	--	0.56	-4.05	0.26	1.00	0.30	3.70	0.08	--	--	
0	2	-34353	9914	-725	0	--	0.0	1.00	-9.34	1.77	1.00	2.69	7.66	1.05	--	--	NON Verif.
0	3	-26110	7574	-543	0	--	0.0	1.00	-7.10	0.45	1.00	2.06	5.98	0.34	--	--	
0	4	-25326	7419	-514	0	--	0.0	1.00	-6.89	0.44	1.00	2.02	5.82	0.35	--	--	
0	5	-25087	7375	-505	0	--	0.0	1.00	-6.82	0.43	1.00	2.01	5.78	0.35	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 91 Descrizione: Maschio murario n. 91 interrato lato scala
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-84735	1252	-46	-55214	0.0	9.0	0.34	-5.72	1.80	1.00	0.08	4.95	0.05	--	--	NON Verif.
l	3	-63304	1118	-20	-40963	0.0	9.0	0.34	-4.28	0.45	1.00	0.08	3.87	0.02	--	--	
l	4	-59540	1332	8	-38093	0.0	9.0	0.34	-4.02	0.42	1.00	0.09	3.68	0.02	--	--	
l	5	-58311	1411	18	-37135	0.0	9.0	0.34	-3.94	0.41	1.00	0.10	3.61	0.03	--	--	
½	2	-663863	2144	-2160	-158705	0.0	--	0.56	-8.44	1.60	1.00	0.03	6.99	0.01	--	--	NON Verif.
½	3	-498304	65	-1605	-118190	0.0	--	0.56	-6.33	0.40	1.00	0.00	5.41	0.00	--	--	
½	4	-472695	2721	-1489	-110706	0.0	--	0.56	-6.01	0.38	1.00	0.03	5.17	0.01	--	--	
½	5	-464386	3694	-1450	-108193	0.0	--	0.56	-5.90	0.37	1.00	0.05	5.09	0.01	--	--	
0	2	-135350	15371	-4814	-45500	--	33.6	0.67	-9.14	2.59	1.00	1.04	7.52	0.41	--	--	NON Verif.
0	3	-102068	11818	-3642	-34326	--	33.6	0.67	-6.89	0.65	1.00	0.80	5.83	0.14	--	--	
0	4	-97581	11665	-3502	-32823	--	33.6	0.67	-6.59	0.62	1.00	0.79	5.60	0.14	--	--	
0	5	-96145	11635	-3458	-32340	--	33.6	0.67	-6.49	0.61	1.00	0.79	5.53	0.14	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 92 Descrizione: Maschio murario n. 92 interrato
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-30205	21568	-3	18232	0.0	14.1	0.46	-1.76	0.41	1.00	1.25	1.98	1.90	--	--	NON Verif.
l	3	-22761	16278	-6	13688	0.0	14.1	0.46	-1.32	0.10	1.00	0.95	1.65	0.57	--	--	
l	4	-21686	15544	-12	12941	0.0	14.1	0.46	-1.26	0.10	1.00	0.90	1.61	0.56	--	--	
l	5	-21351	15321	-14	12705	0.0	14.1	0.46	-1.24	0.10	1.00	0.89	1.59	0.56	--	--	
½	2	-538614	106537	-2675	8818	0.0	--	0.65	-5.69	0.93	1.00	1.13	4.93	0.69	--	--	
½	3	-405012	80398	-2015	6429	0.0	--	0.65	-4.28	0.23	1.00	0.85	3.87	0.22	--	--	
½	4	-385026	76767	-1925	5600	0.0	--	0.65	-4.07	0.22	1.00	0.81	3.71	0.22	--	--	
½	5	-378655	75643	-1895	5345	0.0	--	0.65	-4.00	0.22	1.00	0.80	3.66	0.22	--	--	
0	2	-139529	27463	3835	-35634	--	25.5	0.68	-7.33	1.75	1.00	1.44	6.16	0.70	--	--	NON Verif.
0	3	-105084	20709	2894	-26850	--	25.6	0.68	-5.52	0.44	1.00	1.09	4.80	0.23	--	--	
0	4	-100194	19765	2769	-25613	--	25.6	0.68	-5.26	0.42	1.00	1.04	4.61	0.23	--	--	
0	5	-98630	19466	2730	-25216	--	25.6	0.68	-5.18	0.41	1.00	1.02	4.55	0.22	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 93 Descrizione: Maschio murario n. 93 interrato
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-23484	12868	562	-11180	0.0	14.1	0.46	-1.40	0.33	1.00	0.77	1.71	1.35	--	--	NON Verif.
l	3	-17712	9739	419	-8396	0.0	14.1	0.46	-1.06	0.08	1.00	0.58	1.45	0.40	--	--	
l	4	-16886	9332	392	-7928	0.0	14.1	0.46	-1.01	0.08	1.00	0.56	1.42	0.39	--	--	
l	5	-16628	9209	383	-7781	0.0	14.1	0.46	-0.99	0.08	1.00	0.55	1.40	0.39	--	--	
½	2	-358079	46727	1399	13987	0.0	--	0.65	-4.40	0.72	1.00	0.57	3.96	0.43	--	--	
½	3	-269547	35608	1072	10531	0.0	--	0.65	-3.31	0.18	1.00	0.44	3.14	0.14	--	--	
½	4	-256712	34552	1050	10144	0.0	--	0.65	-3.15	0.17	1.00	0.42	3.02	0.14	--	--	
½	5	-252632	34253	1045	9999	0.0	--	0.65	-3.10	0.17	1.00	0.42	2.99	0.14	--	--	
0	2	-101049	21059	398	23211	--	23.0	0.68	-6.03	1.45	1.00	1.26	5.19	0.73	--	--	NON Verif.
0	3	-76267	15953	303	17520	--	23.0	0.68	-4.55	0.37	1.00	0.95	4.08	0.23	--	--	
0	4	-73011	15365	296	16772	--	23.0	0.68	-4.36	0.35	1.00	0.92	3.93	0.23	--	--	
0	5	-71972	15185	294	16533	--	23.0	0.68	-4.30	0.34	1.00	0.91	3.88	0.23	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **4** Descrizione: Maschio murario n. 4 su corso valdocco
altezza calcolata: **542.00** cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-207961	2717	13662	61	2.7	0.7	0.85	-5.95	0.75	1.00	0.08	5.12	0.05	--	--	
l	3	-155504	1938	10654	23	2.7	0.7	0.85	-4.45	0.19	1.00	0.06	4.00	0.01	--	--	
l	4	-145268	1456	11020	-93	2.7	0.6	0.85	-4.16	0.17	1.00	0.04	3.78	0.01	--	--	
l	5	-142054	1313	11131	-123	2.7	0.6	0.85	-4.07	0.17	1.00	0.04	3.71	0.01	--	--	
½	2	-691025	10658	40616	4940	0.0	--	0.90	-4.94	0.59	1.00	0.08	4.37	0.05	--	--	
½	3	-518541	7676	31230	3495	0.0	--	0.90	-3.71	0.15	1.00	0.05	3.44	0.02	--	--	
½	4	-488912	6096	31148	2397	0.0	--	0.90	-3.50	0.14	1.00	0.04	3.28	0.01	--	--	
½	5	-479611	5627	31127	2091	0.0	--	0.90	-3.43	0.14	1.00	0.04	3.23	0.01	--	--	
0	2	-148527	3484	-822	-127	--	0.1	1.00	-4.25	0.50	1.00	0.10	3.85	0.08	--	--	
0	3	-111694	2523	-619	-82	--	0.1	1.00	-3.20	0.13	1.00	0.07	3.06	0.02	--	--	
0	4	-105956	2063	-587	-48	--	0.0	1.00	-3.03	0.12	1.00	0.06	2.93	0.02	--	--	
0	5	-104139	1926	-577	-36	--	0.0	1.00	-2.98	0.12	1.00	0.06	2.90	0.02	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **5** Descrizione: Maschio murario n. 5 su corso Valdocco
altezza calcolata: **542.00** cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-125832	375	9039	-56	2.2	1.0	0.87	-6.13	0.75	1.00	0.02	5.26	0.01	--	--	
l	3	-94053	267	7045	-43	2.2	1.0	0.88	-4.58	0.19	1.00	0.01	4.10	0.00	--	--	
l	4	-87800	314	7282	-39	2.2	1.1	0.88	-4.28	0.17	1.00	0.02	3.87	0.00	--	--	
l	5	-85828	322	7353	-39	2.2	1.2	0.88	-4.18	0.17	1.00	0.02	3.79	0.00	--	--	
½	2	-387396	2901	22458	-343	0.0	--	0.90	-4.72	0.56	1.00	0.04	4.20	0.03	--	--	
½	3	-290670	2133	17252	-249	0.0	--	0.90	-3.54	0.14	1.00	0.03	3.31	0.01	--	--	
½	4	-274123	2167	17165	-300	0.0	--	0.90	-3.34	0.13	1.00	0.03	3.16	0.01	--	--	
½	5	-268908	2162	17141	-317	0.0	--	0.90	-3.27	0.13	1.00	0.03	3.12	0.01	--	--	
0	2	-86233	880	-1346	38	--	0.0	1.00	-4.20	0.50	1.00	0.04	3.81	0.03	--	--	
0	3	-64827	643	-1023	26	--	0.0	1.00	-3.16	0.12	1.00	0.03	3.03	0.01	--	--	
0	4	-61448	639	-992	30	--	0.0	1.00	-2.99	0.12	1.00	0.03	2.90	0.01	--	--	
0	5	-60380	633	-983	30	--	0.0	1.00	-2.94	0.12	1.00	0.03	2.87	0.01	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **6** Descrizione: Maschio murario n. 6 su corso Valdocco
altezza calcolata: **542.00** cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-205635	1520	11026	903	2.8	1.2	0.86	-5.82	0.72	1.00	0.04	5.02	0.03	--	--	
l	3	-153902	1051	8683	705	2.8	1.2	0.86	-4.35	0.18	1.00	0.03	3.92	0.01	--	--	
l	4	-143974	880	9169	654	2.8	1.1	0.86	-4.07	0.17	1.00	0.02	3.71	0.01	--	--	
l	5	-140880	821	9318	644	2.8	1.0	0.86	-3.98	0.17	1.00	0.02	3.65	0.01	--	--	
½	2	-678965	7823	36972	-2449	0.0	--	0.90	-4.80	0.57	1.00	0.06	4.26	0.04	--	--	
½	3	-509827	5617	28407	-1631	0.0	--	0.90	-3.60	0.14	1.00	0.04	3.36	0.01	--	--	
½	4	-481352	4983	28265	-1382	0.0	--	0.90	-3.40	0.13	1.00	0.04	3.21	0.01	--	--	
½	5	-472443	4768	28230	-1296	0.0	--	0.90	-3.34	0.13	1.00	0.03	3.17	0.01	--	--	
0	2	-148956	2258	-1219	-130	--	0.1	1.00	-4.21	0.50	1.00	0.06	3.82	0.05	--	--	
0	3	-112015	1634	-920	-103	--	0.1	1.00	-3.17	0.13	1.00	0.05	3.04	0.02	--	--	
0	4	-106269	1465	-880	-134	--	0.1	1.00	-3.01	0.12	1.00	0.04	2.91	0.01	--	--	
0	5	-104465	1408	-868	-147	--	0.1	1.00	-2.95	0.12	1.00	0.04	2.88	0.01	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 7 Descrizione: Maschio murario n. 7 su corso Valdocco
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-127430	1639	6617	-626	2.3	0.0	0.85	-5.91	0.75	1.00	0.08	5.09	0.04	--	--	
l	3	-95358	1342	5182	-477	2.3	0.0	0.85	-4.42	0.19	1.00	0.06	3.98	0.02	--	--	
l	4	-89272	1478	5418	-468	2.3	0.1	0.85	-4.14	0.17	1.00	0.07	3.76	0.02	--	--	
l	5	-87361	1522	5489	-464	2.3	0.1	0.85	-4.05	0.17	1.00	0.07	3.70	0.02	--	--	
½	2	-392744	2709	21176	18	0.0	--	0.90	-4.55	0.54	1.00	0.03	4.07	0.02	--	--	
½	3	-294989	2443	16215	149	0.0	--	0.90	-3.42	0.14	1.00	0.03	3.22	0.01	--	--	
½	4	-278984	3159	16014	401	0.0	--	0.90	-3.23	0.13	1.00	0.04	3.09	0.01	--	--	
½	5	-273960	3386	15953	482	0.0	--	0.90	-3.18	0.13	1.00	0.04	3.04	0.01	--	--	
0	2	-91048	1668	-1602	-234	--	0.3	1.00	-4.22	0.50	1.00	0.08	3.83	0.06	--	--	
0	3	-68525	1376	-1217	-180	--	0.3	1.00	-3.18	0.13	1.00	0.06	3.04	0.02	--	--	
0	4	-65209	1576	-1181	-189	--	0.3	1.00	-3.02	0.12	1.00	0.07	2.93	0.02	--	--	
0	5	-64152	1637	-1170	-189	--	0.3	0.99	-2.97	0.12	1.00	0.08	2.89	0.03	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **2.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **8** Descrizione: Maschio murario n. 8 su corso valdocco
altezza calcolata: **542.00** cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-202011	2265	8702	1376	2.7	0.9	0.86	-5.75	0.72	1.00	0.06	4.97	0.04	--	--	
l	3	-151515	2063	6697	1036	2.7	0.8	0.86	-4.31	0.18	1.00	0.06	3.89	0.02	--	--	
l	4	-142703	2767	6759	909	2.7	0.8	0.85	-4.06	0.17	1.00	0.08	3.71	0.02	--	--	
l	5	-139928	2985	6774	884	2.7	0.8	0.85	-3.98	0.17	1.00	0.08	3.65	0.02	--	--	
½	2	-683256	5250	32379	4980	0.0	--	0.90	-4.86	0.58	1.00	0.04	4.31	0.03	--	--	
½	3	-513915	4895	24816	4420	0.0	--	0.90	-3.66	0.14	1.00	0.03	3.40	0.01	--	--	
½	4	-487871	7012	24590	5553	0.0	--	0.90	-3.47	0.14	1.00	0.05	3.26	0.02	--	--	
½	5	-479616	7659	24521	5915	0.0	--	0.90	-3.41	0.13	1.00	0.05	3.22	0.02	--	--	
0	2	-155717	1392	-457	-1610	--	1.0	0.99	-4.43	0.53	1.00	0.04	3.98	0.03	--	--	
0	3	-117383	1261	-340	-1244	--	1.1	0.99	-3.34	0.13	1.00	0.04	3.16	0.01	--	--	
0	4	-112149	1797	-317	-1269	--	1.1	0.99	-3.19	0.13	1.00	0.05	3.05	0.02	--	--	
0	5	-110471	1957	-309	-1279	--	1.2	0.99	-3.14	0.13	1.00	0.06	3.02	0.02	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **9** Descrizione: Maschio murario n. 9 su corso valdocco
altezza calcolata: **542.00** cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-69620	1924	1142	-0	2.1	2.1	0.90	-5.51	0.65	1.00	0.15	4.79	0.10	--	--	
l	3	-52373	1361	806	-0	2.1	2.1	0.90	-4.14	0.16	1.00	0.11	3.77	0.03	--	--	
l	4	-49844	1093	668	-0	2.1	2.3	0.90	-3.94	0.16	1.00	0.09	3.62	0.02	--	--	
l	5	-49022	1011	622	-0	2.1	2.3	0.90	-3.88	0.15	1.00	0.08	3.57	0.02	--	--	
½	2	-237449	20430	42	-1	0.0	--	0.90	-4.69	0.56	1.00	0.40	4.18	0.29	--	--	
½	3	-179171	15765	10	-0	0.0	--	0.90	-3.54	0.14	1.00	0.31	3.32	0.09	--	--	
½	4	-171951	16125	-27	-0	0.0	--	0.90	-3.40	0.13	1.00	0.32	3.21	0.10	--	--	
½	5	-169612	16218	-40	-0	0.0	--	0.90	-3.35	0.13	1.00	0.32	3.18	0.10	--	--	
0	2	-57494	1273	790	-0	--	0.0	1.00	-4.55	0.54	1.00	0.10	4.07	0.07	--	--	
0	3	-43383	1040	591	-0	--	0.0	1.00	-3.43	0.14	1.00	0.08	3.23	0.03	--	--	
0	4	-41613	1251	556	-0	--	0.0	1.00	-3.29	0.13	1.00	0.10	3.13	0.03	--	--	
0	5	-41044	1311	544	-0	--	0.0	1.00	-3.25	0.13	1.00	0.10	3.09	0.03	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 10 Descrizione: Maschio murario n. 10 su corso Valdocco
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-75340	22646	990	870	1.8	10.7	0.71	-4.56	0.68	1.00	1.37	4.08	1.01	--	--	NON Verif.
l	3	-56575	16909	752	660	1.8	10.7	0.71	-3.42	0.17	1.00	1.02	3.23	0.32	--	--	
l	4	-53724	15860	719	640	1.8	10.7	0.71	-3.25	0.16	1.00	0.96	3.10	0.31	--	--	
l	5	-52814	15513	710	632	1.8	10.7	0.71	-3.20	0.16	1.00	0.94	3.06	0.31	--	--	
½	2	-283046	64089	-293	2396	0.0	--	0.84	-4.28	0.54	1.00	0.97	3.87	0.75	--	--	
½	3	-213228	47325	-91	1798	0.0	--	0.84	-3.23	0.14	1.00	0.72	3.08	0.23	--	--	
½	4	-203866	43317	115	1707	0.0	--	0.84	-3.08	0.13	1.00	0.66	2.97	0.22	--	--	
½	5	-200875	42006	184	1675	0.0	--	0.84	-3.04	0.13	1.00	0.64	2.94	0.22	--	--	
0	2	-70150	7709	217	313	--	0.4	0.99	-4.24	0.55	1.00	0.47	3.84	0.36	--	--	
0	3	-52991	5526	162	232	--	0.4	0.99	-3.21	0.14	1.00	0.33	3.06	0.11	--	--	
0	4	-50986	4718	161	213	--	0.4	0.99	-3.08	0.13	1.00	0.29	2.97	0.10	--	--	
0	5	-50331	4454	160	208	--	0.4	0.99	-3.05	0.13	1.00	0.27	2.94	0.09	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **11** Descrizione: Maschio murario n. 11 su corso Valdocco
altezza calcolata: **542.00** cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-43272	5419	817	0	2.6	6.5	0.83	-3.54	0.46	1.00	0.44	3.32	0.40	--	--	
l	3	-32790	4106	616	0	2.6	6.5	0.82	-2.68	0.12	1.00	0.34	2.67	0.13	--	--	
l	4	-31544	3958	569	0	2.6	6.5	0.82	-2.58	0.11	1.00	0.32	2.60	0.12	--	--	
l	5	-31165	3913	556	0	2.6	6.5	0.82	-2.55	0.11	1.00	0.32	2.57	0.12	--	--	
½	2	-155838	5378	-974	0	0.0	--	0.90	-3.19	0.38	1.00	0.11	3.05	0.11	--	--	
½	3	-118027	3689	-767	0	0.0	--	0.90	-2.42	0.10	1.00	0.08	2.47	0.03	--	--	
½	4	-113825	2899	-833	0	0.0	--	0.90	-2.33	0.09	1.00	0.06	2.41	0.02	--	--	
½	5	-112505	2632	-852	0	0.0	--	0.90	-2.30	0.09	1.00	0.05	2.39	0.02	--	--	
0	2	-44433	5160	-1893	0	--	0.0	1.00	-3.64	0.43	1.00	0.42	3.39	0.37	--	--	
0	3	-33572	3753	-1426	0	--	0.0	1.00	-2.75	0.11	1.00	0.31	2.72	0.11	--	--	
0	4	-32289	3338	-1362	0	--	0.0	1.00	-2.64	0.11	1.00	0.27	2.64	0.10	--	--	
0	5	-31886	3201	-1342	0	--	0.0	1.00	-2.61	0.10	1.00	0.26	2.62	0.10	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo p: **1.00**

Maschio num. 12 Descrizione: Maschio murario n. 12 su corso Valdocco
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-37791	5568	1082	0	2.8	5.3	0.86	-3.85	0.48	1.00	0.57	3.55	0.48	--	--	
l	3	-28525	4181	796	0	2.8	5.3	0.85	-2.91	0.12	1.00	0.43	2.84	0.15	--	--	
l	4	-27289	3945	720	0	2.8	5.4	0.85	-2.78	0.12	1.00	0.40	2.75	0.15	--	--	
l	5	-26907	3871	695	0	2.8	5.4	0.85	-2.74	0.11	1.00	0.39	2.72	0.15	--	--	
½	2	-148549	16478	-1567	102	0.0	--	0.91	-3.19	0.38	1.00	0.35	3.05	0.35	--	--	
½	3	-112390	12257	-1201	81	0.0	--	0.91	-2.41	0.09	1.00	0.26	2.47	0.11	--	--	
½	4	-108198	11430	-1211	87	0.0	--	0.91	-2.32	0.09	1.00	0.25	2.40	0.10	--	--	
½	5	-106901	11161	-1213	89	0.0	--	0.91	-2.30	0.09	1.00	0.24	2.38	0.10	--	--	
0	2	-34731	2716	-1658	0	--	0.0	1.00	-3.54	0.42	1.00	0.28	3.32	0.25	--	--	
0	3	-26269	1996	-1255	0	--	0.0	1.00	-2.68	0.11	1.00	0.20	2.67	0.08	--	--	
0	4	-25308	1822	-1209	0	--	0.0	1.00	-2.58	0.10	1.00	0.19	2.60	0.07	--	--	
0	5	-25004	1763	-1194	0	--	0.0	1.00	-2.55	0.10	1.00	0.18	2.57	0.07	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 13 Descrizione: Maschio murario n. 13 su corso Valdocco
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-85585	3950	3632	-1561	2.9	4.6	0.87	-4.16	0.51	1.00	0.19	3.78	0.15	--	--	
l	3	-64641	2950	2755	-1126	2.9	4.6	0.87	-3.14	0.13	1.00	0.14	3.02	0.05	--	--	
l	4	-61867	2788	2683	-1017	2.9	4.7	0.87	-3.01	0.12	1.00	0.14	2.92	0.05	--	--	
l	5	-61014	2735	2660	-982	2.9	4.7	0.87	-2.97	0.12	1.00	0.13	2.89	0.05	--	--	
½	2	-333206	5265	28382	-724	0.0	--	0.91	-3.24	0.38	1.00	0.05	3.09	0.05	--	--	
½	3	-251700	4142	21863	-527	0.0	--	0.91	-2.45	0.10	1.00	0.04	2.50	0.02	--	--	
½	4	-241434	4298	21926	-492	0.0	--	0.91	-2.35	0.09	1.00	0.04	2.42	0.02	--	--	
½	5	-238217	4349	21947	-473	0.0	--	0.91	-2.32	0.09	1.00	0.04	2.40	0.02	--	--	
0	2	-68814	269	1169	39	--	0.1	1.00	-3.35	0.39	1.00	0.01	3.17	0.01	--	--	
0	3	-52124	254	895	31	--	0.1	1.00	-2.54	0.10	1.00	0.01	2.56	0.00	--	--	
0	4	-50367	334	886	20	--	0.0	1.00	-2.45	0.10	1.00	0.02	2.50	0.01	--	--	
0	5	-49812	361	884	20	--	0.0	1.00	-2.42	0.10	1.00	0.02	2.48	0.01	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo p: **1.00**

Maschio num. 14 Descrizione: Maschio murario n. 14 su corso valdocco
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	2	-79168	5116	4539	-2184	3.3	2.1	0.88	-3.81	0.46	1.00	0.25	3.52	0.21	--	--	
l	3	-59737	3805	3426	-1611	3.3	2.1	0.88	-2.88	0.12	1.00	0.18	2.82	0.07	--	--	
l	4	-57130	3565	3301	-1504	3.3	2.2	0.89	-2.75	0.11	1.00	0.17	2.72	0.06	--	--	
l	5	-56309	3486	3259	-1464	3.3	2.2	0.89	-2.71	0.11	1.00	0.17	2.69	0.06	--	--	
½	2	-347397	2231	35638	-122	0.0	--	0.91	-2.98	0.35	1.00	0.02	2.89	0.02	--	--	
½	3	-262984	1985	27291	-80	0.0	--	0.91	-2.25	0.09	1.00	0.02	2.35	0.01	--	--	
½	4	-253477	2540	27022	-71	0.0	--	0.91	-2.17	0.09	1.00	0.02	2.29	0.01	--	--	
½	5	-250527	2721	26939	-64	0.0	--	0.91	-2.15	0.08	1.00	0.02	2.27	0.01	--	--	
0	2	-69499	3349	-1647	-19	--	0.0	1.00	-3.35	0.39	1.00	0.16	3.17	0.15	--	--	
0	3	-52725	2584	-1250	-13	--	0.0	1.00	-2.54	0.10	1.00	0.12	2.56	0.05	--	--	
0	4	-51089	2590	-1211	-10	--	0.0	1.00	-2.46	0.10	1.00	0.12	2.50	0.05	--	--	
0	5	-50585	2592	-1199	-13	--	0.0	1.00	-2.43	0.10	1.00	0.12	2.49	0.05	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 15 Descrizione: Maschio murario n. 15 su corso Valdocco
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-47126	7370	1438	0	2.4	7.6	0.79	-4.09	0.55	1.00	0.64	3.73	0.51	--	--	
l	3	-35589	5531	1044	0	2.4	7.6	0.80	-3.09	0.14	1.00	0.48	2.98	0.16	--	--	
l	4	-34081	5245	919	0	2.4	7.6	0.80	-2.96	0.13	1.00	0.46	2.88	0.16	--	--	
l	5	-33609	5154	879	0	2.4	7.6	0.80	-2.92	0.13	1.00	0.45	2.85	0.16	--	--	
½	2	-150324	5533	-237	0	0.0	--	0.88	-3.26	0.40	1.00	0.12	3.11	0.12	--	--	
½	3	-113779	4098	-313	0	0.0	--	0.88	-2.47	0.10	1.00	0.09	2.51	0.04	--	--	
½	4	-109634	3740	-576	0	0.0	--	0.88	-2.38	0.10	1.00	0.08	2.45	0.03	--	--	
½	5	-108356	3629	-660	0	0.0	--	0.88	-2.35	0.10	1.00	0.08	2.42	0.03	--	--	
0	2	-34749	1218	-2295	0	--	0.0	1.00	-3.02	0.37	1.00	0.11	2.92	0.11	--	--	
0	3	-26332	924	-1739	0	--	0.0	1.00	-2.29	0.09	1.00	0.08	2.38	0.03	--	--	
0	4	-25480	899	-1680	0	--	0.0	1.00	-2.21	0.09	1.00	0.08	2.32	0.03	--	--	
0	5	-25204	891	-1661	0	--	0.0	1.00	-2.19	0.09	1.00	0.08	2.30	0.03	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 16 Descrizione: Maschio murario n. 16 su Via del Carmine
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-56651	8051	2473	0	2.4	8.4	0.79	-4.25	0.58	1.00	0.60	3.85	0.47	--	--	
l	3	-42841	6062	1820	0	2.4	8.4	0.79	-3.21	0.15	1.00	0.45	3.07	0.15	--	--	
l	4	-41162	5786	1660	0	2.4	8.4	0.79	-3.09	0.14	1.00	0.43	2.98	0.15	--	--	
l	5	-40642	5698	1607	0	2.4	8.4	0.79	-3.05	0.14	1.00	0.43	2.95	0.15	--	--	
½	2	-176110	20661	1277	0	0.0	--	0.88	-3.30	0.40	1.00	0.39	3.14	0.37	--	--	
½	3	-133322	15776	847	0	0.0	--	0.88	-2.50	0.10	1.00	0.30	2.54	0.12	--	--	
½	4	-128577	15506	573	0	0.0	--	0.88	-2.41	0.10	1.00	0.29	2.47	0.12	--	--	
½	5	-127110	15425	484	0	0.0	--	0.88	-2.38	0.10	1.00	0.29	2.45	0.12	--	--	
0	2	-40788	3975	-1315	0	--	0.0	1.00	-3.06	0.37	1.00	0.30	2.96	0.30	--	--	
0	3	-30925	3056	-989	0	--	0.0	1.00	-2.32	0.09	1.00	0.23	2.40	0.10	--	--	
0	4	-29911	3051	-942	0	--	0.0	1.00	-2.24	0.09	1.00	0.23	2.34	0.10	--	--	
0	5	-29592	3050	-926	0	--	0.0	1.00	-2.22	0.09	1.00	0.23	2.33	0.10	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 17 Descrizione: Maschio murario n. 17 su via del Carmine
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-80006	1388	5858	-1302	3.2	3.4	0.91	-3.56	0.42	1.00	0.06	3.33	0.06	--	--	
l	3	-60415	1061	4421	-932	3.2	3.4	0.91	-2.69	0.11	1.00	0.05	2.68	0.02	--	--	
l	4	-57796	1069	4258	-816	3.2	3.4	0.91	-2.57	0.10	1.00	0.05	2.59	0.02	--	--	
l	5	-56986	1069	4204	-782	3.2	3.4	0.91	-2.54	0.10	1.00	0.05	2.56	0.02	--	--	
½	2	-310171	22065	31529	-937	0.0	--	0.91	-3.00	0.35	1.00	0.21	2.91	0.22	--	--	
½	3	-234915	17224	24087	-672	0.0	--	0.91	-2.28	0.09	1.00	0.17	2.37	0.07	--	--	
½	4	-226552	17708	23738	-576	0.0	--	0.91	-2.19	0.09	1.00	0.17	2.31	0.07	--	--	
½	5	-223950	17862	23626	-548	0.0	--	0.91	-2.17	0.08	1.00	0.17	2.29	0.08	--	--	
0	2	-74228	8079	-1551	-279	--	0.4	0.99	-3.30	0.39	1.00	0.36	3.14	0.34	--	--	
0	3	-56330	6281	-1177	-216	--	0.4	0.99	-2.51	0.10	1.00	0.28	2.54	0.11	--	--	
0	4	-54645	6402	-1140	-216	--	0.4	0.99	-2.43	0.10	1.00	0.28	2.48	0.11	--	--	
0	5	-54114	6443	-1128	-212	--	0.4	0.99	-2.41	0.09	1.00	0.29	2.47	0.12	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **2.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 18 Descrizione: Maschio murario n. 18 su via del Carmine
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-90816	4490	6018	-2661	2.8	5.9	0.85	-3.98	0.50	1.00	0.20	3.65	0.16	--	--	
l	3	-68585	3410	4550	-1943	2.8	5.9	0.85	-3.01	0.13	1.00	0.15	2.92	0.05	--	--	
l	4	-65611	3332	4401	-1774	2.8	6.0	0.85	-2.88	0.12	1.00	0.15	2.82	0.05	--	--	
l	5	-64677	3306	4351	-1719	2.8	6.0	0.85	-2.84	0.12	1.00	0.15	2.79	0.05	--	--	
½	2	-308833	24297	29513	-773	0.0	--	0.91	-3.39	0.40	1.00	0.27	3.20	0.25	--	--	
½	3	-233662	18800	22646	-512	0.0	--	0.91	-2.56	0.10	1.00	0.21	2.58	0.08	--	--	
½	4	-224888	18944	22538	-384	0.0	--	0.91	-2.47	0.10	1.00	0.21	2.51	0.08	--	--	
½	5	-222153	18996	22504	-347	0.0	--	0.91	-2.44	0.10	1.00	0.21	2.49	0.08	--	--	
0	2	-77633	7862	1377	325	--	0.4	0.99	-3.41	0.40	1.00	0.35	3.21	0.32	--	--	
0	3	-58888	6138	1052	247	--	0.4	0.99	-2.58	0.10	1.00	0.27	2.60	0.10	--	--	
0	4	-57099	6283	1038	242	--	0.4	0.99	-2.51	0.10	1.00	0.28	2.54	0.11	--	--	
0	5	-56518	6332	1034	238	--	0.4	0.99	-2.48	0.10	1.00	0.28	2.52	0.11	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 19 Descrizione: Maschio murario n. 19 su Via Del Carmine
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	2	-58749	4014	2778	108	2.5	7.8	0.80	-3.10	0.41	1.00	0.21	2.98	0.21	--	--	
l	3	-44294	3069	2043	101	2.5	7.8	0.80	-2.34	0.10	1.00	0.16	2.41	0.07	--	--	
l	4	-42341	3013	1860	101	2.5	7.9	0.80	-2.23	0.10	1.00	0.16	2.33	0.07	--	--	
l	5	-41724	2996	1799	105	2.5	7.9	0.80	-2.20	0.10	1.00	0.16	2.31	0.07	--	--	
½	2	-251900	23630	6799	1622	0.0	--	0.89	-3.32	0.40	1.00	0.31	3.15	0.30	--	--	
½	3	-190570	17784	5033	1216	0.0	--	0.89	-2.51	0.10	1.00	0.23	2.54	0.09	--	--	
½	4	-183590	16945	4657	1109	0.0	--	0.89	-2.42	0.10	1.00	0.22	2.47	0.09	--	--	
½	5	-181351	16674	4530	1083	0.0	--	0.89	-2.39	0.10	1.00	0.22	2.45	0.09	--	--	
0	2	-74769	223	1805	-168	--	0.2	0.99	-3.94	0.48	1.00	0.01	3.62	0.01	--	--	
0	3	-56767	231	1380	-130	--	0.2	0.99	-2.99	0.12	1.00	0.01	2.90	0.00	--	--	
0	4	-55136	344	1359	-124	--	0.2	0.99	-2.91	0.12	1.00	0.02	2.84	0.01	--	--	
0	5	-54604	382	1354	-124	--	0.2	0.99	-2.88	0.12	1.00	0.02	2.82	0.01	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **0.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 20 Descrizione: Maschio murario n. 20 su Cortile
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-74735	3889	-715	-2258	0.0	5.8	0.73	-4.03	0.59	1.00	0.21	3.69	0.17	--	--	
l	3	-56674	2975	-536	-1688	0.0	5.8	0.73	-3.06	0.15	1.00	0.16	2.95	0.05	--	--	
l	4	-54924	2957	-509	-1591	0.0	5.8	0.73	-2.96	0.15	1.00	0.16	2.88	0.06	--	--	
l	5	-54349	2947	-500	-1560	0.0	5.9	0.73	-2.93	0.14	1.00	0.16	2.86	0.06	--	--	
½	2	-321382	19475	2354	-11538	0.0	--	0.85	-4.34	0.55	1.00	0.26	3.91	0.20	--	--	
½	3	-244035	14613	1787	-8657	0.0	--	0.85	-3.29	0.14	1.00	0.20	3.13	0.06	--	--	
½	4	-237227	14080	1726	-8232	0.0	--	0.85	-3.20	0.13	1.00	0.19	3.06	0.06	--	--	
½	5	-235023	13878	1707	-8091	0.0	--	0.85	-3.17	0.13	1.00	0.19	3.04	0.06	--	--	
0	2	-90879	16591	368	-359	--	0.4	0.99	-4.91	0.62	1.00	0.90	4.34	0.62	--	--	
0	3	-69020	12497	280	-273	--	0.4	0.99	-3.73	0.16	1.00	0.67	3.45	0.20	--	--	
0	4	-67140	12019	276	-261	--	0.4	0.99	-3.62	0.15	1.00	0.65	3.38	0.19	--	--	
0	5	-66529	11856	274	-253	--	0.4	0.99	-3.59	0.15	1.00	0.64	3.35	0.19	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **2.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 21 Descrizione: Maschio murario n. 21 su Cortile
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-29074	2211	-657	0	1.9	3.7	0.87	-3.56	0.44	1.00	0.27	3.33	0.24	--	--	
l	3	-22097	1685	-496	0	1.9	3.7	0.87	-2.71	0.11	1.00	0.21	2.69	0.08	--	--	
l	4	-21493	1661	-479	0	1.9	3.7	0.87	-2.63	0.11	1.00	0.20	2.64	0.08	--	--	
l	5	-21298	1651	-473	0	1.9	3.7	0.87	-2.61	0.11	1.00	0.20	2.62	0.08	--	--	
½	2	-124644	7994	-8523	0	0.0	--	0.91	-3.82	0.45	1.00	0.24	3.52	0.21	--	--	
½	3	-94827	6082	-6423	0	0.0	--	0.91	-2.91	0.11	1.00	0.19	2.84	0.07	--	--	
½	4	-92461	6014	-6161	0	0.0	--	0.91	-2.83	0.11	1.00	0.18	2.78	0.07	--	--	
½	5	-91702	5980	-6073	0	0.0	--	0.91	-2.81	0.11	1.00	0.18	2.77	0.07	--	--	
0	2	-39658	302	-1779	0	--	0.0	1.00	-4.86	0.57	1.00	0.04	4.31	0.03	--	--	
0	3	-30127	228	-1353	0	--	0.0	1.00	-3.69	0.15	1.00	0.03	3.43	0.01	--	--	
0	4	-29311	243	-1318	0	--	0.0	1.00	-3.59	0.14	1.00	0.03	3.35	0.01	--	--	
0	5	-29050	244	-1307	0	--	0.0	1.00	-3.56	0.14	1.00	0.03	3.33	0.01	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo p: **1.00**

Maschio num. 22 Descrizione: Maschio murario n. 22 su Cortile
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	2	-55839	78	-1671	-534	2.1	2.5	0.90	-2.93	0.35	1.00	0.00	2.86	0.00	--	--	
l	3	-42400	2	-1268	-407	2.1	2.5	0.90	-2.22	0.09	1.00	0.00	2.33	0.00	--	--	
l	4	-41098	154	-1234	-399	2.1	2.4	0.90	-2.16	0.09	1.00	0.01	2.28	0.00	--	--	
l	5	-40697	198	-1223	-396	2.1	2.4	0.90	-2.14	0.08	1.00	0.01	2.26	0.00	--	--	
½	2	-575085	21276	-19175	1170	0.0	--	0.91	-4.52	0.53	1.00	0.17	4.05	0.12	--	--	
½	3	-436614	15595	-14290	861	0.0	--	0.91	-3.43	0.14	1.00	0.12	3.23	0.04	--	--	
½	4	-423640	13840	-13421	750	0.0	--	0.91	-3.33	0.13	1.00	0.11	3.16	0.03	--	--	
½	5	-419527	13297	-13130	715	0.0	--	0.91	-3.30	0.13	1.00	0.10	3.13	0.03	--	--	
0	2	-132173	16416	355	15911	--	12.0	0.75	-6.94	1.10	1.00	0.86	5.86	0.44	--	--	NON Verif.
0	3	-100338	12553	264	12080	--	12.0	0.75	-5.27	0.28	1.00	0.66	4.61	0.14	--	--	
0	4	-97494	12401	245	11747	--	12.0	0.75	-5.12	0.27	1.00	0.65	4.50	0.14	--	--	
0	5	-96568	12345	239	11641	--	12.1	0.75	-5.07	0.27	1.00	0.65	4.46	0.15	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 23 Descrizione: Maschio murario n. 23 su Cortile
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-68844	5371	-958	32	2.3	0.4	0.86	-3.39	0.42	1.00	0.26	3.21	0.25	--	--	
l	3	-52293	4129	-719	40	2.3	0.4	0.86	-2.58	0.11	1.00	0.20	2.59	0.08	--	--	
l	4	-50721	4116	-684	60	2.3	0.4	0.86	-2.50	0.10	1.00	0.20	2.54	0.08	--	--	
l	5	-50224	4110	-673	64	2.3	0.4	0.86	-2.48	0.10	1.00	0.20	2.52	0.08	--	--	
½	2	-412661	17254	-4722	-11227	0.0	--	0.91	-5.09	0.60	1.00	0.21	4.47	0.14	--	--	
½	3	-313309	12570	-3508	-8591	0.0	--	0.91	-3.86	0.15	1.00	0.15	3.56	0.04	--	--	
½	4	-304171	11139	-3278	-8482	0.0	--	0.91	-3.75	0.15	1.00	0.14	3.47	0.04	--	--	
½	5	-301240	10681	-3201	-8446	0.0	--	0.91	-3.71	0.15	1.00	0.13	3.44	0.04	--	--	
0	2	-141046	34336	-318	-20335	--	14.4	0.73	-6.95	1.13	1.00	1.69	5.88	0.86	--	--	NON Verif.
0	3	-106958	25918	-237	-15413	--	14.4	0.73	-5.27	0.29	1.00	1.28	4.61	0.28	--	--	
0	4	-103652	24846	-223	-14915	--	14.4	0.73	-5.11	0.28	1.00	1.22	4.49	0.27	--	--	
0	5	-102587	24509	-219	-14758	--	14.4	0.73	-5.06	0.27	1.00	1.21	4.45	0.27	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 24 Descrizione: Maschio murario n. 24 su Cortile
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-156342	3648	1668	-2961	2.1	1.9	0.90	-4.42	0.52	1.00	0.10	3.97	0.08	--	--	
l	3	-117933	2666	1242	-2158	2.1	1.9	0.90	-3.33	0.13	1.00	0.08	3.16	0.02	--	--	
l	4	-112883	2368	1167	-1925	2.1	1.9	0.90	-3.19	0.13	1.00	0.07	3.05	0.02	--	--	
l	5	-111268	2271	1141	-1853	2.1	1.9	0.90	-3.14	0.12	1.00	0.06	3.02	0.02	--	--	
½	2	-651256	8659	-1715	621	0.0	--	0.91	-4.60	0.54	1.00	0.06	4.11	0.04	--	--	
½	3	-492413	5780	-1307	436	0.0	--	0.91	-3.48	0.14	1.00	0.04	3.27	0.01	--	--	
½	4	-473828	3937	-1292	272	0.0	--	0.91	-3.35	0.13	1.00	0.03	3.17	0.01	--	--	
½	5	-467889	3351	-1287	229	0.0	--	0.91	-3.30	0.13	1.00	0.02	3.14	0.01	--	--	
0	2	-174310	1193	-950	-1225	--	0.7	0.99	-4.92	0.59	1.00	0.03	4.35	0.02	--	--	
0	3	-132067	1133	-728	-958	--	0.7	0.99	-3.73	0.15	1.00	0.03	3.46	0.01	--	--	
0	4	-127659	1585	-717	-983	--	0.8	0.99	-3.61	0.14	1.00	0.04	3.36	0.01	--	--	
0	5	-126235	1728	-714	-1005	--	0.8	0.99	-3.56	0.14	1.00	0.05	3.33	0.01	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 25 Descrizione: Maschio murario n. 25 su Cortile
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	2	-53874	10916	-928	-599	2.0	2.8	0.89	-3.34	0.40	1.00	0.68	3.17	0.64	--	--	
l	3	-40631	8303	-726	-454	2.0	2.8	0.89	-2.52	0.10	1.00	0.52	2.55	0.20	--	--	
l	4	-38802	8111	-735	-436	2.0	2.9	0.89	-2.41	0.10	1.00	0.50	2.47	0.20	--	--	
l	5	-38213	8048	-740	-429	2.0	2.9	0.89	-2.37	0.10	1.00	0.50	2.44	0.20	--	--	
½	2	-260472	35552	-938	-1619	0.0	--	0.91	-4.04	0.48	1.00	0.55	3.69	0.45	--	--	
½	3	-196918	27105	-699	-1226	0.0	--	0.91	-3.05	0.12	1.00	0.42	2.95	0.14	--	--	
½	4	-189285	26636	-662	-1193	0.0	--	0.91	-2.94	0.12	1.00	0.41	2.86	0.14	--	--	
½	5	-186851	26478	-650	-1178	0.0	--	0.91	-2.90	0.11	1.00	0.41	2.83	0.14	--	--	
0	2	-76088	7126	-820	-259	--	0.3	0.99	-4.72	0.56	1.00	0.44	4.20	0.32	--	--	
0	3	-57614	5445	-621	-198	--	0.3	0.99	-3.57	0.14	1.00	0.34	3.34	0.10	--	--	
0	4	-55599	5378	-601	-193	--	0.3	0.99	-3.45	0.14	1.00	0.33	3.25	0.10	--	--	
0	5	-54962	5354	-595	-190	--	0.3	0.99	-3.41	0.14	1.00	0.33	3.22	0.10	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 26 Descrizione: Maschio murario n. 26 su Cortile
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-172482	4683	-2765	-949	2.2	1.7	0.90	-3.73	0.45	1.00	0.10	3.46	0.09	--	--	
l	3	-129957	3558	-2168	-710	2.2	1.7	0.90	-2.81	0.11	1.00	0.08	2.77	0.03	--	--	
l	4	-123683	3473	-2200	-601	2.2	1.8	0.90	-2.67	0.11	1.00	0.08	2.66	0.03	--	--	
l	5	-121718	3444	-2218	-578	2.2	1.8	0.90	-2.63	0.10	1.00	0.07	2.63	0.03	--	--	
½	2	-745825	36653	-5246	-9064	0.0	--	0.91	-4.03	0.48	1.00	0.20	3.68	0.16	--	--	
½	3	-563470	27836	-3927	-6889	0.0	--	0.91	-3.04	0.12	1.00	0.15	2.94	0.05	--	--	
½	4	-540351	27141	-3723	-6702	0.0	--	0.91	-2.92	0.12	1.00	0.15	2.85	0.05	--	--	
½	5	-533053	26909	-3654	-6663	0.0	--	0.91	-2.88	0.11	1.00	0.15	2.82	0.05	--	--	
0	2	-210876	9397	-1329	-2076	--	1.0	0.99	-4.56	0.54	1.00	0.20	4.08	0.15	--	--	
0	3	-159594	7143	-1006	-1563	--	1.0	0.99	-3.45	0.14	1.00	0.15	3.25	0.05	--	--	
0	4	-153775	6988	-970	-1569	--	1.0	0.99	-3.32	0.13	1.00	0.15	3.15	0.05	--	--	
0	5	-151935	6935	-958	-1564	--	1.0	0.99	-3.28	0.13	1.00	0.15	3.12	0.05	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 27 Descrizione: Maschio murario n. 27 su Cortile
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-41142	6097	166	0	2.7	2.9	0.90	-3.44	0.41	1.00	0.51	3.24	0.47	--	--	
l	3	-30970	4598	105	0	2.7	2.9	0.90	-2.59	0.10	1.00	0.38	2.60	0.15	--	--	
l	4	-29426	4376	70	0	2.7	2.8	0.90	-2.46	0.10	1.00	0.37	2.50	0.15	--	--	
l	5	-28947	4307	58	0	2.7	2.8	0.90	-2.42	0.10	1.00	0.36	2.47	0.15	--	--	
½	2	-183158	13440	-2143	0	0.0	--	0.91	-3.83	0.45	1.00	0.28	3.53	0.24	--	--	
½	3	-138341	10139	-1606	0	0.0	--	0.91	-2.89	0.11	1.00	0.21	2.83	0.07	--	--	
½	4	-132609	9659	-1522	0	0.0	--	0.91	-2.77	0.11	1.00	0.20	2.74	0.07	--	--	
½	5	-130802	9510	-1494	0	0.0	--	0.91	-2.73	0.11	1.00	0.20	2.71	0.07	--	--	
0	2	-55002	2539	-513	0	--	0.0	1.00	-4.60	0.54	1.00	0.21	4.11	0.16	--	--	
0	3	-41622	1920	-388	0	--	0.0	1.00	-3.48	0.14	1.00	0.16	3.27	0.05	--	--	
0	4	-40067	1839	-373	0	--	0.0	1.00	-3.35	0.13	1.00	0.15	3.17	0.05	--	--	
0	5	-39576	1814	-368	0	--	0.0	1.00	-3.31	0.13	1.00	0.15	3.14	0.05	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 28 Descrizione: Maschio murario n. 28 su cortile
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-156895	4756	1040	-1107	2.4	0.2	0.85	-4.89	0.61	1.00	0.15	4.33	0.10	--	--	
l	3	-118342	3607	717	-857	2.4	0.2	0.85	-3.69	0.15	1.00	0.11	3.43	0.03	--	--	
l	4	-112838	3505	579	-857	2.4	0.1	0.85	-3.52	0.15	1.00	0.11	3.30	0.03	--	--	
l	5	-111128	3472	530	-857	2.4	0.1	0.85	-3.47	0.15	1.00	0.11	3.26	0.03	--	--	
½	2	-566636	8870	4521	8748	0.0	--	0.91	-4.42	0.52	1.00	0.07	3.97	0.05	--	--	
½	3	-428104	6508	3437	6570	0.0	--	0.91	-3.34	0.13	1.00	0.05	3.16	0.02	--	--	
½	4	-410243	5822	3325	6257	0.0	--	0.91	-3.20	0.13	1.00	0.05	3.06	0.01	--	--	
½	5	-404675	5603	3293	6150	0.0	--	0.91	-3.16	0.12	1.00	0.04	3.03	0.01	--	--	
0	2	-141857	4117	-468	-518	--	0.4	1.00	-4.42	0.53	1.00	0.13	3.98	0.10	--	--	
0	3	-107322	3049	-356	-393	--	0.4	1.00	-3.35	0.13	1.00	0.10	3.17	0.03	--	--	
0	4	-103272	2805	-344	-393	--	0.4	1.00	-3.22	0.13	1.00	0.09	3.08	0.03	--	--	
0	5	-101978	2726	-340	-393	--	0.4	1.00	-3.18	0.13	1.00	0.09	3.05	0.03	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 94 Descrizione: Maschio murario n. 94 interrato
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-17220	520	15	-10827	0.0	15.6	0.48	-1.00	0.22	1.00	0.03	1.41	0.06	--	--	
l	3	-12816	602	7	-8099	0.0	15.6	0.48	-0.74	0.06	1.00	0.03	1.22	0.03	--	--	
l	4	-11794	1125	-7	-7569	0.0	15.6	0.48	-0.68	0.05	1.00	0.07	1.17	0.06	--	--	
l	5	-11475	1282	-12	-7401	0.0	15.6	0.48	-0.67	0.05	1.00	0.07	1.16	0.06	--	--	
½	2	-292837	473	150	-50077	0.0	--	0.67	-2.92	0.47	1.00	0.00	2.85	0.00	--	--	
½	3	-218294	203	70	-38134	0.0	--	0.67	-2.18	0.12	1.00	0.00	2.29	0.00	--	--	
½	4	-202935	1055	-75	-37136	0.0	--	0.67	-2.02	0.11	1.00	0.01	2.18	0.00	--	--	
½	5	-198055	1374	-119	-36840	0.0	--	0.67	-1.98	0.11	1.00	0.01	2.14	0.01	--	--	
0	2	-77331	13785	127	-216	--	0.3	1.00	-4.48	0.72	1.00	0.80	4.02	0.60	--	--	
0	3	-58226	10667	94	-115	--	0.2	1.00	-3.38	0.18	1.00	0.62	3.19	0.19	--	--	
0	4	-55455	10765	82	-5	--	0.0	1.00	-3.21	0.17	1.00	0.62	3.07	0.20	--	--	
0	5	-54572	10802	78	25	--	0.0	1.00	-3.16	0.17	1.00	0.63	3.03	0.21	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 95 Descrizione: Maschio murario n. 95 pilastro interrato
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-1462	0	-0	324	0.0	15.6	0.48	-0.07	0.02	1.00	0.00	0.72	0.00	--	--	
l	3	-1125	0	0	236	0.0	15.6	0.48	-0.06	0.00	1.00	0.00	0.70	0.00	--	--	
l	4	-1125	0	0	205	0.0	15.6	0.48	-0.06	0.00	1.00	0.00	0.70	0.00	--	--	
l	5	-1125	0	0	196	0.0	15.6	0.48	-0.06	0.00	1.00	0.00	0.70	0.00	--	--	
½	2	-261329	5836	-547	13411	0.0	--	0.67	-2.21	0.35	1.00	0.05	2.31	0.06	--	--	
½	3	-194579	4444	-399	9386	0.0	--	0.67	-1.64	0.09	1.00	0.04	1.89	0.02	--	--	
½	4	-181610	4445	-348	7167	0.0	--	0.67	-1.53	0.08	1.00	0.04	1.81	0.02	--	--	
½	5	-177346	4433	-332	6490	0.0	--	0.67	-1.50	0.08	1.00	0.04	1.78	0.02	--	--	
0	2	-71419	3323	-5	1736	--	2.4	0.97	-3.62	0.60	1.00	0.17	3.37	0.15	--	--	
0	3	-53397	2502	-3	1253	--	2.3	0.97	-2.71	0.15	1.00	0.13	2.69	0.05	--	--	
0	4	-50317	2415	-3	1073	--	2.1	0.97	-2.55	0.14	1.00	0.12	2.57	0.05	--	--	
0	5	-49304	2384	-2	1013	--	2.1	0.97	-2.50	0.14	1.00	0.12	2.53	0.05	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 96 Descrizione: Maschio murario n. 96 pilastro interrato
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
s	c.	kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-151851	1825	-184	-765	0.0	14.3	0.46	-9.14	2.13	1.00	0.11	7.52	0.04	--	--	NON Verif.
l	3	-110311	1324	-126	-554	0.0	14.3	0.46	-6.64	0.52	1.00	0.08	5.64	0.01	--	--	
l	4	-95818	1135	-100	-474	0.0	14.3	0.46	-5.77	0.45	1.00	0.07	4.99	0.01	--	--	
l	5	-91231	1075	-91	-450	0.0	14.3	0.46	-5.49	0.43	1.00	0.06	4.78	0.01	--	--	
½	2	-1161296	22447	-2964	44152	0.0	--	0.66	-10.87	1.77	1.00	0.21	8.81	0.07	--	--	NON Verif.
½	3	-847924	16493	-2132	32283	0.0	--	0.66	-7.93	0.43	1.00	0.15	6.61	0.02	--	--	
½	4	-748149	14868	-1835	28669	0.0	--	0.66	-7.00	0.38	1.00	0.14	5.91	0.02	--	--	
½	5	-716429	14329	-1737	27519	0.0	--	0.66	-6.70	0.36	1.00	0.13	5.69	0.02	--	--	
0	2	-203126	6518	-30	279	--	0.1	1.00	-12.23	2.00	1.00	0.39	9.83	0.12	--	--	NON Verif.
0	3	-148841	4821	-22	183	--	0.1	1.00	-8.96	0.49	1.00	0.29	7.38	0.04	--	--	
0	4	-132598	4415	-19	147	--	0.1	1.00	-7.99	0.44	1.00	0.27	6.65	0.04	--	--	
0	5	-127418	4284	-17	139	--	0.1	1.00	-7.67	0.42	1.00	0.26	6.41	0.04	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 97 Descrizione: Maschio murario n. 97 interrato
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-11789	5857	110	6661	0.0	14.3	0.46	-0.79	0.18	1.00	0.39	1.25	0.94	--	--	
l	3	-8922	4465	84	5020	0.0	14.3	0.46	-0.60	0.05	1.00	0.30	1.11	0.27	--	--	
l	4	-8563	4321	84	4778	0.0	14.3	0.46	-0.57	0.04	1.00	0.29	1.09	0.27	--	--	
l	5	-8453	4280	84	4703	0.0	14.3	0.46	-0.57	0.04	1.00	0.29	1.08	0.26	--	--	
½	2	-391727	5145	2008	55302	0.0	--	0.66	-3.54	0.58	1.00	0.05	3.32	0.04	--	--	
½	3	-295274	4577	1528	41931	0.0	--	0.66	-2.67	0.15	1.00	0.04	2.66	0.02	--	--	
½	4	-281870	5492	1491	40382	0.0	--	0.66	-2.55	0.14	1.00	0.05	2.57	0.02	--	--	
½	5	-277603	5835	1479	39918	0.0	--	0.66	-2.51	0.14	1.00	0.05	2.54	0.02	--	--	
0	2	-74908	7742	-1257	1022	--	1.4	0.98	-4.71	0.79	1.00	0.49	4.19	0.35	--	--	
0	3	-56609	5987	-955	770	--	1.4	0.98	-3.56	0.20	1.00	0.38	3.33	0.11	--	--	
0	4	-54368	5981	-930	730	--	1.3	0.98	-3.42	0.19	1.00	0.38	3.22	0.12	--	--	
0	5	-53657	5988	-922	722	--	1.3	0.98	-3.37	0.19	1.00	0.38	3.19	0.12	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **0.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 98 Descrizione: Maschio murario n. 98 interrato
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-20128	438	-67	-12753	0.0	15.8	0.48	-1.15	0.26	1.00	0.03	1.53	0.05	--	--	
l	3	-14977	552	-50	-9533	0.0	15.8	0.48	-0.86	0.06	1.00	0.03	1.30	0.02	--	--	
l	4	-13783	1101	-53	-8895	0.0	15.8	0.48	-0.79	0.06	1.00	0.06	1.25	0.05	--	--	
l	5	-13417	1267	-53	-8698	0.0	15.8	0.48	-0.77	0.06	1.00	0.07	1.24	0.06	--	--	
½	2	-260327	785	-190	-39990	0.0	--	0.67	-3.00	0.48	1.00	0.01	2.91	0.01	--	--	
½	3	-194250	1150	-140	-30415	0.0	--	0.67	-2.24	0.12	1.00	0.01	2.34	0.01	--	--	
½	4	-181057	2020	-176	-29560	0.0	--	0.67	-2.09	0.11	1.00	0.02	2.23	0.01	--	--	
½	5	-176849	2337	-184	-29298	0.0	--	0.67	-2.04	0.11	1.00	0.03	2.19	0.01	--	--	
0	2	-76344	13725	-161	87	--	0.1	1.00	-4.38	0.70	1.00	0.79	3.94	0.60	--	--	
0	3	-57493	10621	-120	116	--	0.2	1.00	-3.30	0.18	1.00	0.61	3.13	0.19	--	--	
0	4	-54756	10713	-115	223	--	0.4	0.99	-3.14	0.17	1.00	0.61	3.02	0.20	--	--	
0	5	-53892	10748	-114	258	--	0.5	0.99	-3.09	0.17	1.00	0.62	2.98	0.21	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 99 Descrizione: Maschio murario n. 99 pilastro interrato
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-1477	0	-0	33	0.0	15.8	0.48	-0.07	0.02	1.00	0.00	0.72	0.00	--	--	
l	3	-1137	0	-0	24	0.0	15.8	0.48	-0.06	0.00	1.00	0.00	0.70	0.00	--	--	
l	4	-1137	0	-0	22	0.0	15.8	0.48	-0.06	0.00	1.00	0.00	0.70	0.00	--	--	
l	5	-1137	0	0	21	0.0	15.8	0.48	-0.06	0.00	1.00	0.00	0.70	0.00	--	--	
½	2	-226044	12761	-1352	-16532	0.0	--	0.67	-1.89	0.30	1.00	0.11	2.08	0.15	--	--	
½	3	-169032	9494	-998	-12330	0.0	--	0.67	-1.41	0.08	1.00	0.08	1.72	0.05	--	--	
½	4	-159539	8882	-919	-11613	0.0	--	0.67	-1.33	0.07	1.00	0.07	1.66	0.04	--	--	
½	5	-156387	8676	-893	-11364	0.0	--	0.67	-1.31	0.07	1.00	0.07	1.64	0.04	--	--	
0	2	-65762	4936	-18	922	--	1.4	0.98	-3.30	0.54	1.00	0.25	3.13	0.24	--	--	
0	3	-49303	3676	-13	670	--	1.4	0.98	-2.47	0.13	1.00	0.18	2.51	0.07	--	--	
0	4	-46809	3441	-12	591	--	1.3	0.98	-2.35	0.13	1.00	0.17	2.42	0.07	--	--	
0	5	-45971	3363	-11	563	--	1.2	0.98	-2.30	0.12	1.00	0.17	2.39	0.07	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 100 Descrizione: Maschio murario n. 100 pilastro interrato
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
s	c.	kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-156178	290	584	-1669	0.0	15.8	0.48	-7.94	1.77	1.00	0.01	6.62	0.01	--	--	NON Verif.
l	3	-113481	220	434	-1221	0.0	15.8	0.48	-5.77	0.43	1.00	0.01	4.99	0.00	--	--	
l	4	-98573	192	403	-1089	0.0	15.8	0.48	-5.01	0.37	1.00	0.01	4.42	0.00	--	--	
l	5	-93863	173	393	-1043	0.0	15.8	0.48	-4.77	0.35	1.00	0.01	4.24	0.00	--	--	
½	2	-1238867	7150	4287	6373	0.0	--	0.67	-9.83	1.57	1.00	0.06	8.03	0.02	--	--	NON Verif.
½	3	-904942	5391	3172	4757	0.0	--	0.67	-7.18	0.38	1.00	0.04	6.05	0.01	--	--	
½	4	-798911	5218	2923	4513	0.0	--	0.67	-6.34	0.34	1.00	0.04	5.42	0.01	--	--	
½	5	-765196	5155	2840	4426	0.0	--	0.67	-6.07	0.32	1.00	0.04	5.22	0.01	--	--	
0	2	-218468	3668	45	916	--	0.4	0.99	-11.11	1.79	1.00	0.19	8.99	0.06	--	--	NON Verif.
0	3	-160135	2742	34	656	--	0.4	0.99	-8.14	0.44	1.00	0.14	6.77	0.02	--	--	
0	4	-142830	2592	31	595	--	0.4	0.99	-7.26	0.39	1.00	0.13	6.11	0.02	--	--	
0	5	-137314	2541	30	580	--	0.4	0.99	-6.98	0.37	1.00	0.13	5.90	0.02	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cm^q fvk0: **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 101 Descrizione: Maschio murario n. 101 interrato
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-19589	8804	-151	9773	0.0	15.8	0.48	-1.12	0.25	1.00	0.50	1.50	1.00	--	--	NON Verif.
l	3	-14835	6724	-113	7364	0.0	15.8	0.48	-0.84	0.06	1.00	0.38	1.29	0.30	--	--	
l	4	-14254	6532	-106	7005	0.0	15.8	0.48	-0.81	0.06	1.00	0.37	1.27	0.29	--	--	
l	5	-14074	6481	-104	6892	0.0	15.8	0.48	-0.80	0.06	1.00	0.37	1.26	0.29	--	--	
½	2	-318710	168	963	22854	0.0	--	0.67	-3.59	0.57	1.00	0.00	3.35	0.00	--	--	
½	3	-240385	662	737	17371	0.0	--	0.67	-2.71	0.14	1.00	0.01	2.69	0.00	--	--	
½	4	-229793	1467	720	16813	0.0	--	0.67	-2.59	0.14	1.00	0.02	2.60	0.01	--	--	
½	5	-226439	1766	715	16650	0.0	--	0.67	-2.55	0.14	1.00	0.02	2.57	0.01	--	--	
0	2	-81416	6610	359	-181	--	0.2	1.00	-4.64	0.74	1.00	0.38	4.14	0.27	--	--	
0	3	-61572	5064	269	-136	--	0.2	1.00	-3.51	0.19	1.00	0.29	3.29	0.09	--	--	
0	4	-59195	4969	252	-134	--	0.2	1.00	-3.37	0.18	1.00	0.28	3.19	0.09	--	--	
0	5	-58444	4944	247	-134	--	0.2	1.00	-3.33	0.18	1.00	0.28	3.16	0.09	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **0.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 102 Descrizione: Maschio murario n. 102 interrato
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-5817	1938	1	2523	0.0	11.5	0.41	-0.46	0.12	1.00	0.15	1.00	0.45	--	--	
l	3	-4440	1540	2	1897	0.0	11.5	0.41	-0.35	0.03	1.00	0.12	0.92	0.13	--	--	
l	4	-4331	1592	4	1799	0.0	11.5	0.41	-0.34	0.03	1.00	0.12	0.91	0.14	--	--	
l	5	-4300	1616	5	1769	0.0	11.5	0.41	-0.34	0.03	1.00	0.13	0.91	0.14	--	--	
½	2	-215046	1018	441	4160	0.0	--	0.62	-3.43	0.59	1.00	0.02	3.23	0.02	--	--	
½	3	-162081	223	335	3238	0.0	--	0.62	-2.58	0.15	1.00	0.00	2.60	0.00	--	--	
½	4	-154812	680	325	3262	0.0	--	0.62	-2.47	0.14	1.00	0.01	2.51	0.00	--	--	
½	5	-152499	1007	321	3281	0.0	--	0.62	-2.43	0.14	1.00	0.02	2.48	0.01	--	--	
0	2	-64732	6167	-171	-485	--	0.7	0.99	-5.07	0.89	1.00	0.48	4.47	0.32	--	--	
0	3	-48943	4724	-131	-367	--	0.7	0.99	-3.84	0.22	1.00	0.37	3.54	0.10	--	--	
0	4	-47053	4640	-129	-352	--	0.7	0.99	-3.69	0.22	1.00	0.36	3.43	0.11	--	--	
0	5	-46454	4618	-129	-347	--	0.7	0.99	-3.64	0.21	1.00	0.36	3.39	0.11	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 103 Descrizione: Maschio murario n. 103 pilastro interrato
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
s	c.	kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-146310	572	371	-2724	0.0	11.5	0.41	-10.24	2.65	1.00	0.04	8.34	0.01	--	--	NON Verif.
l	3	-106409	399	271	-1977	0.0	11.5	0.41	-7.45	0.64	1.00	0.03	6.25	0.00	--	--	
l	4	-92609	300	243	-1696	0.0	11.5	0.41	-6.48	0.56	1.00	0.02	5.52	0.00	--	--	
l	5	-88244	262	233	-1604	0.0	11.5	0.41	-6.18	0.53	1.00	0.02	5.29	0.00	--	--	
½	2	-1116286	12976	1004	22117	0.0	--	0.62	-12.20	2.11	1.00	0.14	9.81	0.04	--	--	NON Verif.
½	3	-815570	9585	745	16293	0.0	--	0.62	-8.91	0.51	1.00	0.10	7.34	0.01	--	--	
½	4	-720206	8781	691	14703	0.0	--	0.62	-7.87	0.45	1.00	0.10	6.56	0.01	--	--	
½	5	-689929	8522	673	14200	0.0	--	0.62	-7.54	0.44	1.00	0.09	6.31	0.01	--	--	
0	2	-195591	4573	13	1293	--	0.7	0.99	-13.69	2.40	1.00	0.32	10.93	0.09	--	--	NON Verif.
0	3	-143383	3390	10	965	--	0.7	0.99	-10.04	0.59	1.00	0.24	8.19	0.03	--	--	
0	4	-127744	3137	9	883	--	0.7	0.99	-8.94	0.52	1.00	0.22	7.37	0.03	--	--	
0	5	-122767	3054	9	857	--	0.7	0.99	-8.60	0.50	1.00	0.21	7.11	0.03	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo p: **1.00**

Maschio num. 104 Descrizione: Maschio murario n. 104 pilastro interrato
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	2	-1898	0	0	280	0.0	20.3	0.52	-0.07	0.02	1.00	0.00	0.72	0.00	--	--	
l	3	-1460	0	0	203	0.0	20.3	0.52	-0.06	0.00	1.00	0.00	0.70	0.00	--	--	
l	4	-1459	0	0	177	0.0	20.3	0.52	-0.06	0.00	1.00	0.00	0.70	0.00	--	--	
l	5	-1459	0	-0	168	0.0	20.3	0.52	-0.06	0.00	1.00	0.00	0.70	0.00	--	--	
½	2	-270153	8982	3394	11451	0.0	--	0.69	-1.76	0.27	1.00	0.06	1.98	0.09	--	--	
½	3	-202032	6835	2438	7902	0.0	--	0.69	-1.31	0.07	1.00	0.04	1.65	0.03	--	--	
½	4	-190411	6768	2105	5798	0.0	--	0.69	-1.24	0.06	1.00	0.04	1.59	0.03	--	--	
½	5	-186580	6737	1994	5144	0.0	--	0.69	-1.21	0.06	1.00	0.04	1.57	0.03	--	--	
0	2	-76271	3890	57	2708	--	3.6	0.95	-2.98	0.49	1.00	0.15	2.89	0.16	--	--	
0	3	-57269	2936	41	1985	--	3.5	0.95	-2.24	0.12	1.00	0.11	2.34	0.05	--	--	
0	4	-54477	2840	36	1758	--	3.2	0.95	-2.13	0.11	1.00	0.11	2.25	0.05	--	--	
0	5	-53554	2806	34	1686	--	3.1	0.96	-2.09	0.11	1.00	0.11	2.23	0.05	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 105 Descrizione: Maschio murario n. 105 interrato
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm				kg/cm ²		kg/cm ²					
l	2	-22813	2119	-35	-13414	0.0	20.3	0.52	-1.02	0.21	1.00	0.09	1.42	0.20	--	--	
l	3	-17000	1336	-21	-10039	0.0	20.3	0.52	-0.76	0.05	1.00	0.06	1.23	0.05	--	--	
l	4	-15719	606	-13	-9400	0.0	20.3	0.52	-0.70	0.05	1.00	0.03	1.19	0.02	--	--	
l	5	-15323	383	-10	-9201	0.0	20.3	0.52	-0.68	0.05	1.00	0.02	1.17	0.01	--	--	
½	2	-329144	12019	-131	-50646	0.0	--	0.69	-2.95	0.46	1.00	0.11	2.88	0.11	--	--	
½	3	-246106	9555	-37	-38500	0.0	--	0.69	-2.21	0.11	1.00	0.09	2.32	0.04	--	--	
½	4	-230392	9907	49	-37375	0.0	--	0.69	-2.07	0.11	1.00	0.09	2.21	0.04	--	--	
½	5	-225429	10056	79	-37036	0.0	--	0.69	-2.02	0.10	1.00	0.09	2.18	0.04	--	--	
0	2	-96824	16583	-28	-407	--	0.4	0.99	-4.33	0.67	1.00	0.74	3.90	0.57	--	--	
0	3	-72947	12800	-18	-246	--	0.3	0.99	-3.26	0.17	1.00	0.57	3.10	0.18	--	--	
0	4	-69558	12851	-14	-98	--	0.1	1.00	-3.11	0.16	1.00	0.57	2.99	0.19	--	--	
0	5	-68485	12874	-13	-49	--	0.1	1.00	-3.06	0.16	1.00	0.58	2.95	0.19	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 106 Descrizione: Maschio murario n. 106 interrato
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	2	-28048	3345	-120	-16435	0.0	21.7	0.52	-1.17	0.24	1.00	0.14	1.54	0.27	--	--	
l	3	-20934	2293	-68	-12295	0.0	21.7	0.52	-0.87	0.06	1.00	0.10	1.31	0.07	--	--	
l	4	-19451	1602	-19	-11506	0.0	21.7	0.52	-0.81	0.06	1.00	0.07	1.27	0.05	--	--	
l	5	-18985	1391	-4	-11256	0.0	21.7	0.52	-0.79	0.05	1.00	0.06	1.25	0.05	--	--	
½	2	-343149	10375	-248	-52724	0.0	--	0.70	-2.87	0.44	1.00	0.09	2.81	0.09	--	--	
½	3	-256918	8302	-8	-40021	0.0	--	0.70	-2.15	0.11	1.00	0.07	2.27	0.03	--	--	
½	4	-241419	8704	327	-38682	0.0	--	0.70	-2.02	0.10	1.00	0.07	2.17	0.03	--	--	
½	5	-236495	8867	435	-38281	0.0	--	0.70	-1.98	0.10	1.00	0.07	2.14	0.03	--	--	
0	2	-98980	15948	-1479	-728	--	0.7	0.99	-4.12	0.64	1.00	0.66	3.75	0.53	--	--	
0	3	-74635	12300	-1108	-496	--	0.7	0.99	-3.10	0.16	1.00	0.51	2.99	0.17	--	--	
0	4	-71308	12329	-1044	-351	--	0.5	0.99	-2.97	0.15	1.00	0.51	2.88	0.18	--	--	
0	5	-70245	12344	-1024	-303	--	0.4	0.99	-2.92	0.15	1.00	0.51	2.85	0.18	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 107 Descrizione: Maschio murario n. 107 pilastro interrato
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-2038	0	-0	270	0.0	21.7	0.52	-0.07	0.02	1.00	0.00	0.72	0.00	--	--	
l	3	-1567	0	0	196	0.0	21.7	0.52	-0.06	0.00	1.00	0.00	0.70	0.00	--	--	
l	4	-1567	0	0	170	0.0	21.7	0.52	-0.06	0.00	1.00	0.00	0.70	0.00	--	--	
l	5	-1567	0	0	162	0.0	21.7	0.52	-0.06	0.00	1.00	0.00	0.70	0.00	--	--	
½	2	-277404	9244	-4382	11079	0.0	--	0.70	-1.68	0.26	1.00	0.06	1.92	0.09	--	--	
½	3	-207601	7059	-3160	7641	0.0	--	0.70	-1.26	0.06	1.00	0.04	1.60	0.03	--	--	
½	4	-195926	7033	-2746	5551	0.0	--	0.70	-1.19	0.06	1.00	0.04	1.55	0.03	--	--	
½	5	-192090	7014	-2608	4893	0.0	--	0.70	-1.16	0.06	1.00	0.04	1.53	0.03	--	--	
0	2	-78743	4000	-74	2856	--	3.6	0.95	-2.86	0.47	1.00	0.15	2.81	0.16	--	--	
0	3	-59174	3020	-53	2099	--	3.5	0.95	-2.15	0.12	1.00	0.11	2.27	0.05	--	--	
0	4	-56377	2926	-47	1868	--	3.3	0.95	-2.05	0.11	1.00	0.11	2.20	0.05	--	--	
0	5	-55451	2892	-44	1791	--	3.2	0.95	-2.02	0.11	1.00	0.11	2.17	0.05	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cm^q fvk0: **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 108 Descrizione: Maschio murario n. 108 pilastro interrato
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-153719	353	-1420	-2752	0.0	14.9	0.47	-8.25	1.89	1.00	0.02	6.85	0.01	--	--	NON Verif.
l	3	-111700	232	-1028	-1981	0.0	14.9	0.47	-6.00	0.46	1.00	0.01	5.16	0.00	--	--	
l	4	-97053	146	-903	-1673	0.0	14.9	0.47	-5.21	0.40	1.00	0.01	4.57	0.00	--	--	
l	5	-92413	118	-862	-1576	0.0	14.9	0.47	-4.96	0.38	1.00	0.01	4.38	0.00	--	--	
½	2	-1183950	11922	-6619	23957	0.0	--	0.66	-9.92	1.60	1.00	0.10	8.10	0.04	--	--	NON Verif.
½	3	-864933	8842	-4821	17616	0.0	--	0.66	-7.25	0.39	1.00	0.07	6.09	0.01	--	--	
½	4	-763978	8172	-4302	15979	0.0	--	0.66	-6.40	0.34	1.00	0.07	5.46	0.01	--	--	
½	5	-731879	7955	-4128	15460	0.0	--	0.66	-6.13	0.33	1.00	0.07	5.26	0.01	--	--	
0	2	-209195	4581	-75	1735	--	0.8	0.99	-11.23	1.84	1.00	0.25	9.08	0.08	--	--	NON Verif.
0	3	-153376	3406	-55	1297	--	0.8	0.99	-8.23	0.45	1.00	0.18	6.83	0.03	--	--	
0	4	-136861	3165	-49	1195	--	0.9	0.99	-7.35	0.40	1.00	0.17	6.17	0.03	--	--	
0	5	-131599	3086	-47	1162	--	0.9	0.99	-7.06	0.39	1.00	0.17	5.96	0.03	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 d_1 : **0.00** cm d_2 / t : **0.1660** Effetti di d_1 e d_2 : **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 e_a / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 109 Descrizione: Maschio murario n. 109 interrato
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-15689	6806	59	7468	0.0	14.9	0.47	-0.94	0.22	1.00	0.41	1.37	0.90	--	--	
l	3	-11890	5216	44	5624	0.0	14.9	0.47	-0.71	0.05	1.00	0.31	1.20	0.26	--	--	
l	4	-11451	5108	41	5349	0.0	14.9	0.47	-0.69	0.05	1.00	0.31	1.18	0.26	--	--	
l	5	-11315	5081	39	5262	0.0	14.9	0.47	-0.68	0.05	1.00	0.31	1.17	0.26	--	--	
½	2	-268382	6915	-51	10739	0.0	--	0.66	-3.24	0.52	1.00	0.08	3.09	0.08	--	--	
½	3	-202380	4712	-41	8200	0.0	--	0.66	-2.45	0.13	1.00	0.06	2.50	0.02	--	--	
½	4	-193474	3690	-47	7988	0.0	--	0.66	-2.34	0.13	1.00	0.04	2.41	0.02	--	--	
½	5	-190638	3328	-49	7935	0.0	--	0.66	-2.30	0.12	1.00	0.04	2.39	0.02	--	--	
0	2	-71625	1210	464	2040	--	2.8	0.95	-4.30	0.73	1.00	0.07	3.89	0.06	--	--	
0	3	-54174	975	351	1544	--	2.8	0.95	-3.26	0.18	1.00	0.06	3.10	0.02	--	--	
0	4	-52126	1039	338	1493	--	2.9	0.95	-3.13	0.18	1.00	0.06	3.01	0.02	--	--	
0	5	-51476	1063	334	1473	--	2.9	0.95	-3.09	0.17	1.00	0.06	2.98	0.02	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo p: **1.00**

Maschio num. 110 Descrizione: Maschio murario n. 110 interrato
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-19041	8532	-84	8479	0.0	20.6	0.52	-0.83	0.17	1.00	0.37	1.28	0.87	--	--	
l	3	-14431	6434	-64	6387	0.0	20.6	0.52	-0.63	0.04	1.00	0.28	1.13	0.25	--	--	
l	4	-13923	6140	-61	6088	0.0	20.6	0.52	-0.61	0.04	1.00	0.27	1.12	0.24	--	--	
l	5	-13764	6047	-60	5991	0.0	20.6	0.52	-0.60	0.04	1.00	0.26	1.11	0.24	--	--	
½	2	-347269	9286	-1600	15682	0.0	--	0.69	-3.05	0.47	1.00	0.08	2.95	0.08	--	--	
½	3	-262108	6646	-1213	11937	0.0	--	0.69	-2.30	0.12	1.00	0.06	2.39	0.02	--	--	
½	4	-251289	5765	-1178	11600	0.0	--	0.69	-2.21	0.11	1.00	0.05	2.32	0.02	--	--	
½	5	-247824	5460	-1166	11494	0.0	--	0.69	-2.18	0.11	1.00	0.05	2.29	0.02	--	--	
0	2	-97250	3642	717	2911	--	3.0	0.95	-4.24	0.69	1.00	0.16	3.84	0.12	--	--	
0	3	-73601	2811	546	2207	--	3.0	0.95	-3.21	0.17	1.00	0.12	3.07	0.04	--	--	
0	4	-70947	2796	535	2132	--	3.0	0.95	-3.09	0.17	1.00	0.12	2.98	0.04	--	--	
0	5	-70098	2796	531	2104	--	3.0	0.95	-3.06	0.17	1.00	0.12	2.95	0.04	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 111 Descrizione: Maschio murario n. 111 pilastro interrato
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-162526	79	-1085	-1953	0.0	20.6	0.52	-6.33	1.31	1.00	0.00	5.41	0.00	--	--	NON Verif.
l	3	-118217	29	-785	-1395	0.0	20.6	0.52	-4.61	0.32	1.00	0.00	4.11	0.00	--	--	
l	4	-102980	28	-689	-1162	0.0	20.6	0.52	-4.01	0.28	1.00	0.00	3.67	0.00	--	--	
l	5	-98154	37	-657	-1083	0.0	20.6	0.52	-3.82	0.26	1.00	0.00	3.53	0.00	--	--	
½	2	-1280509	11307	-4084	23120	0.0	--	0.69	-7.79	1.20	1.00	0.07	6.50	0.03	--	--	NON Verif.
½	3	-937136	8417	-2982	17079	0.0	--	0.69	-5.70	0.29	1.00	0.05	4.93	0.01	--	--	
½	4	-831274	7854	-2691	15571	0.0	--	0.69	-5.05	0.26	1.00	0.05	4.45	0.01	--	--	
½	5	-797646	7661	-2592	15083	0.0	--	0.69	-4.85	0.25	1.00	0.05	4.30	0.01	--	--	
0	2	-229106	4701	-28	1733	--	0.8	0.99	-8.93	1.39	1.00	0.18	7.35	0.07	--	--	NON Verif.
0	3	-168342	3499	-21	1288	--	0.8	0.99	-6.56	0.34	1.00	0.14	5.58	0.02	--	--	
0	4	-151043	3266	-19	1195	--	0.8	0.99	-5.88	0.31	1.00	0.13	5.07	0.03	--	--	
0	5	-145537	3189	-19	1162	--	0.8	0.99	-5.67	0.30	1.00	0.12	4.91	0.03	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 112 Descrizione: Maschio murario n. 112 pilastro interrato
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-1478	0	0	208	0.0	15.8	0.48	-0.07	0.02	1.00	0.00	0.72	0.00	--	--	
l	3	-1137	0	0	151	0.0	15.8	0.48	-0.06	0.00	1.00	0.00	0.70	0.00	--	--	
l	4	-1137	0	0	132	0.0	15.8	0.48	-0.06	0.00	1.00	0.00	0.70	0.00	--	--	
l	5	-1137	0	0	126	0.0	15.8	0.48	-0.06	0.00	1.00	0.00	0.70	0.00	--	--	
½	2	-252873	9683	-1454	1246	0.0	--	0.67	-2.11	0.34	1.00	0.08	2.24	0.11	--	--	
½	3	-188483	7316	-1065	563	0.0	--	0.67	-1.57	0.08	1.00	0.06	1.84	0.03	--	--	
½	4	-176345	7130	-958	-486	0.0	--	0.67	-1.47	0.08	1.00	0.06	1.76	0.03	--	--	
½	5	-172357	7057	-922	-793	0.0	--	0.67	-1.44	0.08	1.00	0.06	1.74	0.03	--	--	
0	2	-70563	4035	-29	1285	--	1.8	0.97	-3.54	0.58	1.00	0.20	3.31	0.18	--	--	
0	3	-52788	3028	-21	945	--	1.8	0.97	-2.65	0.14	1.00	0.15	2.64	0.06	--	--	
0	4	-49822	2896	-20	847	--	1.7	0.98	-2.50	0.14	1.00	0.15	2.53	0.06	--	--	
0	5	-48844	2850	-19	824	--	1.7	0.98	-2.45	0.13	1.00	0.14	2.50	0.06	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 113 Descrizione: Maschio murario n. 113 interrato
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-18214	2408	240	-10497	0.0	15.8	0.48	-1.04	0.23	1.00	0.14	1.44	0.29	--	--	
l	3	-13663	1741	194	-7871	0.0	15.8	0.48	-0.78	0.06	1.00	0.10	1.25	0.08	--	--	
l	4	-12836	1424	213	-7406	0.0	15.8	0.48	-0.74	0.05	1.00	0.08	1.21	0.07	--	--	
l	5	-12583	1332	219	-7261	0.0	15.8	0.48	-0.72	0.05	1.00	0.08	1.20	0.06	--	--	
½	2	-271771	5636	2175	-35945	0.0	--	0.67	-3.13	0.50	1.00	0.06	3.01	0.06	--	--	
½	3	-203680	3755	1762	-27319	0.0	--	0.67	-2.35	0.12	1.00	0.04	2.42	0.02	--	--	
½	4	-192043	2767	1933	-26530	0.0	--	0.67	-2.21	0.12	1.00	0.03	2.32	0.01	--	--	
½	5	-188328	2416	1987	-26283	0.0	--	0.67	-2.17	0.12	1.00	0.03	2.29	0.01	--	--	
0	2	-74110	8984	-236	-1210	--	1.6	0.97	-4.25	0.70	1.00	0.52	3.85	0.40	--	--	
0	3	-55878	6972	-176	-890	--	1.6	0.97	-3.21	0.18	1.00	0.40	3.06	0.13	--	--	
0	4	-53457	7084	-159	-799	--	1.5	0.98	-3.07	0.17	1.00	0.41	2.96	0.14	--	--	
0	5	-52681	7123	-154	-772	--	1.5	0.98	-3.02	0.16	1.00	0.41	2.93	0.14	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 114 Descrizione: Maschio murario n. 114 interno
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-220722	7955	5031	-9851	0.0	5.1	0.77	-4.53	0.63	1.00	0.16	4.06	0.12	--	--	
l	3	-166153	5911	3784	-7401	0.0	5.1	0.77	-3.41	0.16	1.00	0.12	3.22	0.04	--	--	
l	4	-158410	5538	3595	-7063	0.0	5.1	0.77	-3.25	0.15	1.00	0.11	3.10	0.04	--	--	
l	5	-155941	5405	3534	-6959	0.0	5.1	0.77	-3.20	0.15	1.00	0.11	3.06	0.04	--	--	
½	2	-1116689	47486	17794	-46662	0.0	--	0.87	-4.58	0.56	1.00	0.19	4.09	0.14	--	--	
½	3	-841805	35145	13650	-34789	0.0	--	0.87	-3.45	0.14	1.00	0.14	3.25	0.04	--	--	
½	4	-805604	32391	13500	-32690	0.0	--	0.87	-3.30	0.14	1.00	0.13	3.14	0.04	--	--	
½	5	-793977	31457	13449	-31998	0.0	--	0.87	-3.25	0.13	1.00	0.13	3.10	0.04	--	--	
0	2	-229344	11755	1042	4292	--	1.9	0.99	-4.70	0.59	1.00	0.24	4.19	0.17	--	--	
0	3	-173205	8622	791	3303	--	1.9	0.99	-3.55	0.15	1.00	0.18	3.32	0.05	--	--	
0	4	-166464	7783	773	3281	--	2.0	0.99	-3.41	0.14	1.00	0.16	3.22	0.05	--	--	
0	5	-164284	7501	766	3270	--	2.0	0.99	-3.37	0.14	1.00	0.15	3.19	0.05	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 115 Descrizione: Maschio murario n. 115
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	2	-245871	2168	72	18043	0.0	4.8	0.77	-4.80	0.67	1.00	0.04	4.26	0.03	--	--	
l	3	-185068	1502	29	13618	0.0	4.8	0.77	-3.62	0.17	1.00	0.03	3.37	0.01	--	--	
l	4	-176473	1175	-24	13089	0.0	4.8	0.77	-3.45	0.16	1.00	0.02	3.25	0.01	--	--	
l	5	-173700	1069	-42	12885	0.0	4.8	0.77	-3.39	0.16	1.00	0.02	3.21	0.01	--	--	
½	2	-1241843	91158	-11250	45817	0.0	--	0.87	-4.85	0.59	1.00	0.36	4.30	0.25	--	--	
½	3	-936209	69349	-8628	34573	0.0	--	0.87	-3.66	0.15	1.00	0.27	3.40	0.08	--	--	
½	4	-896350	67586	-8573	33195	0.0	--	0.87	-3.50	0.14	1.00	0.26	3.29	0.08	--	--	
½	5	-883438	67029	-8556	32755	0.0	--	0.87	-3.45	0.14	1.00	0.26	3.25	0.08	--	--	
0	2	-256969	27131	-1425	-3673	--	1.4	0.99	-5.02	0.62	1.00	0.53	4.43	0.36	--	--	
0	3	-194183	20550	-1081	-2743	--	1.4	0.99	-3.79	0.16	1.00	0.40	3.51	0.11	--	--	
0	4	-186878	19862	-1048	-2564	--	1.4	0.99	-3.65	0.15	1.00	0.39	3.40	0.11	--	--	
0	5	-184528	19640	-1037	-2507	--	1.4	0.99	-3.61	0.15	1.00	0.38	3.36	0.11	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 116 Descrizione: Maschio murario n. 116
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-43865	10935	160	0	0.0	0.9	0.88	-5.26	0.64	1.00	1.31	4.60	0.85	--	--	
l	3	-33014	8235	116	0	0.0	0.9	0.88	-3.96	0.16	1.00	0.99	3.63	0.27	--	--	
l	4	-31503	7869	102	0	0.0	0.9	0.88	-3.77	0.15	1.00	0.94	3.49	0.27	--	--	
l	5	-31002	7750	97	0	0.0	0.9	0.88	-3.71	0.15	1.00	0.93	3.45	0.27	--	--	
½	2	-198391	66770	-599	-1	0.0	--	0.90	-4.75	0.57	1.00	1.60	4.23	1.14	--	--	NON Verif.
½	3	-149601	50209	-477	-0	0.0	--	0.90	-3.58	0.14	1.00	1.20	3.35	0.36	--	--	
½	4	-143323	47889	-508	-0	0.0	--	0.90	-3.43	0.14	1.00	1.15	3.24	0.35	--	--	
½	5	-141295	47121	-518	-0	0.0	--	0.90	-3.39	0.13	1.00	1.13	3.20	0.35	--	--	
0	2	-41378	12713	-79	0	--	0.0	1.00	-4.96	0.59	1.00	1.52	4.38	1.04	--	--	NON Verif.
0	3	-31277	9558	-60	0	--	0.0	1.00	-3.75	0.15	1.00	1.14	3.47	0.33	--	--	
0	4	-30125	9115	-57	0	--	0.0	1.00	-3.61	0.14	1.00	1.09	3.37	0.32	--	--	
0	5	-29758	8973	-57	0	--	0.0	1.00	-3.56	0.14	1.00	1.08	3.33	0.32	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **0.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 117 Descrizione: Maschio murario n. 117 interno
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	2	-44955	306	236	0	0.0	0.9	0.88	-4.07	0.50	1.00	0.03	3.72	0.02	--	--	
l	3	-33912	269	172	0	0.0	0.9	0.88	-3.07	0.13	1.00	0.02	2.97	0.01	--	--	
l	4	-32434	312	155	0	0.0	0.9	0.88	-2.94	0.12	1.00	0.03	2.87	0.01	--	--	
l	5	-31959	329	150	0	0.0	0.9	0.88	-2.90	0.12	1.00	0.03	2.83	0.01	--	--	
½	2	-231999	32011	754	0	0.0	--	0.90	-4.21	0.50	1.00	0.58	3.81	0.46	--	--	
½	3	-175340	23943	538	0	0.0	--	0.90	-3.18	0.13	1.00	0.43	3.04	0.14	--	--	
½	4	-168610	22686	453	0	0.0	--	0.90	-3.06	0.12	1.00	0.41	2.95	0.14	--	--	
½	5	-166448	22256	425	0	0.0	--	0.90	-3.02	0.12	1.00	0.40	2.92	0.14	--	--	
0	2	-54166	11793	-36	0	--	0.0	1.00	-4.91	0.58	1.00	1.07	4.34	0.74	--	--	
0	3	-41005	8842	-27	0	--	0.0	1.00	-3.72	0.15	1.00	0.80	3.45	0.23	--	--	
0	4	-39582	8406	-26	0	--	0.0	1.00	-3.59	0.14	1.00	0.76	3.35	0.23	--	--	
0	5	-39130	8260	-26	0	--	0.0	1.00	-3.55	0.14	1.00	0.75	3.32	0.23	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 118 Descrizione: Maschio murario n. 118 interno
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-67471	13633	39	-421	0.0	6.2	0.74	-4.75	0.69	1.00	0.96	4.22	0.68	--	--	
l	3	-50879	10186	29	-317	0.0	6.2	0.74	-3.58	0.17	1.00	0.72	3.35	0.21	--	--	
l	4	-48676	9590	26	-300	0.0	6.2	0.74	-3.42	0.17	1.00	0.67	3.23	0.21	--	--	
l	5	-47965	9393	25	-295	0.0	6.2	0.74	-3.38	0.16	1.00	0.66	3.19	0.21	--	--	
½	2	-325517	56146	762	1021	0.0	--	0.86	-4.58	0.57	1.00	0.79	4.10	0.58	--	--	
½	3	-245994	41994	541	775	0.0	--	0.86	-3.46	0.14	1.00	0.59	3.26	0.18	--	--	
½	4	-236486	39708	447	749	0.0	--	0.86	-3.33	0.14	1.00	0.56	3.16	0.18	--	--	
½	5	-233438	38939	416	738	0.0	--	0.86	-3.29	0.14	1.00	0.55	3.12	0.18	--	--	
0	2	-69745	16003	-67	263	--	0.4	0.99	-4.91	0.62	1.00	1.13	4.34	0.78	--	--	
0	3	-52804	12007	-50	199	--	0.4	0.99	-3.72	0.16	1.00	0.84	3.45	0.25	--	--	
0	4	-50985	11423	-46	190	--	0.4	0.99	-3.59	0.15	1.00	0.80	3.35	0.24	--	--	
0	5	-50395	11227	-45	188	--	0.4	0.99	-3.55	0.15	1.00	0.79	3.32	0.24	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 119 Descrizione: Maschio murario n. 119 interno
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-33269	10146	-207	0	0.0	10.5	0.66	-4.38	0.71	1.00	1.33	3.94	1.02	--	--	NON Verif.
l	3	-25102	7591	-152	0	0.0	10.5	0.66	-3.30	0.18	1.00	1.00	3.14	0.32	--	--	
l	4	-24039	7154	-140	0	0.0	10.5	0.66	-3.16	0.17	1.00	0.94	3.03	0.31	--	--	
l	5	-23695	7015	-136	0	0.0	10.5	0.66	-3.12	0.17	1.00	0.92	3.00	0.31	--	--	
½	2	-177648	37703	-103	-50	0.0	--	0.80	-4.58	0.62	1.00	0.97	4.10	0.71	--	--	
½	3	-134290	28223	-87	-38	0.0	--	0.80	-3.46	0.16	1.00	0.73	3.26	0.22	--	--	
½	4	-129178	26701	-107	-35	0.0	--	0.80	-3.33	0.15	1.00	0.69	3.16	0.22	--	--	
½	5	-127541	26201	-113	-35	0.0	--	0.80	-3.29	0.15	1.00	0.68	3.13	0.22	--	--	
0	2	-38415	7695	-158	0	--	0.0	1.00	-5.05	0.68	1.00	1.01	4.45	0.68	--	--	
0	3	-29093	5772	-111	0	--	0.0	1.00	-3.83	0.17	1.00	0.76	3.53	0.22	--	--	
0	4	-28089	5489	-89	0	--	0.0	1.00	-3.69	0.17	1.00	0.72	3.43	0.21	--	--	
0	5	-27769	5395	-82	0	--	0.0	1.00	-3.65	0.16	1.00	0.71	3.40	0.21	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo p: **1.00**

Maschio num. 120 Descrizione: Maschio murario n. 120 verso portico
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-78482	14400	-729	1693	0.0	9.2	0.66	-4.26	0.69	1.00	0.78	3.86	0.61	--	--	
l	3	-58912	10713	-527	1290	0.0	9.2	0.67	-3.20	0.17	1.00	0.58	3.06	0.19	--	--	
l	4	-55954	10136	-464	1240	0.0	9.1	0.67	-3.04	0.16	1.00	0.55	2.94	0.19	--	--	
l	5	-54997	9937	-443	1222	0.0	9.1	0.67	-2.99	0.16	1.00	0.54	2.90	0.19	--	--	
½	2	-496662	23979	1765	-13640	0.0	--	0.80	-5.47	0.73	1.00	0.26	4.76	0.17	--	--	
½	3	-373194	17149	1327	-10091	0.0	--	0.80	-4.11	0.18	1.00	0.19	3.74	0.05	--	--	
½	4	-355603	15292	1257	-9424	0.0	--	0.80	-3.92	0.18	1.00	0.17	3.60	0.05	--	--	
½	5	-349891	14642	1234	-9202	0.0	--	0.80	-3.85	0.17	1.00	0.16	3.55	0.05	--	--	
0	2	-114809	26302	-1615	-16711	--	14.6	0.73	-6.24	1.14	1.00	1.43	5.34	0.80	--	--	NON Verif.
0	3	-86680	20034	-1209	-12650	--	14.6	0.73	-4.71	0.29	1.00	1.09	4.19	0.26	--	--	
0	4	-83290	19528	-1141	-12205	--	14.7	0.73	-4.52	0.28	1.00	1.06	4.05	0.26	--	--	
0	5	-82192	19372	-1119	-12061	--	14.7	0.73	-4.46	0.27	1.00	1.05	4.01	0.26	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **0.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 121 Descrizione: Maschio murario n. 121 verso portico
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-100976	3182	2035	5765	0.0	6.4	0.71	-2.99	0.45	1.00	0.09	2.90	0.10	--	--	
l	3	-75991	2219	1515	4436	0.0	6.4	0.71	-2.25	0.11	1.00	0.07	2.35	0.03	--	--	
l	4	-72778	1969	1411	4337	0.0	6.4	0.71	-2.16	0.11	1.00	0.06	2.28	0.03	--	--	
l	5	-71730	1878	1377	4317	0.0	6.5	0.71	-2.13	0.11	1.00	0.06	2.25	0.02	--	--	
½	2	-939358	34425	34242	14069	0.0	--	0.84	-5.57	0.71	1.00	0.20	4.84	0.13	--	--	
½	3	-706575	27070	25349	12244	0.0	--	0.84	-4.19	0.18	1.00	0.16	3.80	0.04	--	--	
½	4	-675825	27143	23399	13289	0.0	--	0.84	-4.00	0.17	1.00	0.16	3.66	0.04	--	--	
½	5	-665780	27208	22750	13709	0.0	--	0.84	-3.95	0.17	1.00	0.16	3.62	0.04	--	--	
0	2	-231541	10487	255	-15830	--	6.8	0.93	-6.86	0.94	1.00	0.31	5.81	0.16	--	--	
0	3	-174269	8191	196	-11967	--	6.9	0.93	-5.16	0.24	1.00	0.24	4.53	0.05	--	--	
0	4	-166901	8167	196	-11601	--	7.0	0.93	-4.95	0.23	1.00	0.24	4.37	0.06	--	--	
0	5	-164498	8175	196	-11494	--	7.0	0.93	-4.87	0.22	1.00	0.24	4.32	0.06	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 122 Descrizione: Maschio murario n. 122 verso portico
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-60964	8212	-264	-58	0.0	5.4	0.74	-4.36	0.63	1.00	0.59	3.93	0.45	--	--	
l	3	-45444	6166	-187	-36	0.0	5.4	0.74	-3.25	0.16	1.00	0.44	3.10	0.14	--	--	
l	4	-42922	5857	-168	-31	0.0	5.4	0.74	-3.07	0.15	1.00	0.42	2.96	0.14	--	--	
l	5	-42098	5755	-162	-27	0.0	5.4	0.74	-3.01	0.15	1.00	0.41	2.92	0.14	--	--	
½	2	-439494	22292	18374	17285	0.0	--	0.86	-6.28	0.78	1.00	0.32	5.37	0.18	--	--	
½	3	-329935	16869	13810	13037	0.0	--	0.86	-4.71	0.20	1.00	0.24	4.20	0.06	--	--	
½	4	-314858	16125	13171	12498	0.0	--	0.86	-4.50	0.19	1.00	0.23	4.03	0.06	--	--	
½	5	-309916	15886	12962	12324	0.0	--	0.86	-4.43	0.18	1.00	0.23	3.98	0.06	--	--	
0	2	-103509	15471	-22	11583	--	11.2	0.73	-7.40	1.26	1.00	1.11	6.21	0.53	--	--	NON Verif.
0	3	-77814	11587	-17	8694	--	11.2	0.73	-5.56	0.32	1.00	0.83	4.83	0.17	--	--	
0	4	-74511	11067	-16	8316	--	11.2	0.73	-5.32	0.30	1.00	0.79	4.65	0.17	--	--	
0	5	-73433	10889	-16	8191	--	11.2	0.73	-5.25	0.30	1.00	0.78	4.60	0.17	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 123 Descrizione: Maschio murario n. 123 interrato
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----
s		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	2	-9582	3177	-92	-0	0.0	17.9	0.51	-1.04	0.22	1.00	0.35	1.44	0.72	--	--	
l	3	-7211	2390	-66	-0	0.0	17.9	0.51	-0.79	0.06	1.00	0.26	1.25	0.21	--	--	
l	4	-6849	2251	-58	-0	0.0	17.9	0.51	-0.75	0.05	1.00	0.25	1.22	0.20	--	--	
l	5	-6737	2210	-55	-0	0.0	17.9	0.51	-0.73	0.05	1.00	0.24	1.21	0.20	--	--	
½	2	-155397	3455	404	-3844	0.0	--	0.69	-2.30	0.36	1.00	0.05	2.38	0.06	--	--	
½	3	-117327	2574	328	-2903	0.0	--	0.69	-1.74	0.09	1.00	0.04	1.96	0.02	--	--	
½	4	-112306	2450	350	-2782	0.0	--	0.69	-1.66	0.09	1.00	0.04	1.91	0.02	--	--	
½	5	-110734	2400	358	-2746	0.0	--	0.69	-1.64	0.09	1.00	0.04	1.89	0.02	--	--	
0	2	-34036	3309	-1237	-0	--	0.0	1.00	-3.01	0.47	1.00	0.29	2.92	0.30	--	--	
0	3	-25838	2559	-938	-0	--	0.0	1.00	-2.29	0.12	1.00	0.23	2.37	0.10	--	--	
0	4	-25069	2587	-910	-0	--	0.0	1.00	-2.22	0.12	1.00	0.23	2.32	0.10	--	--	
0	5	-24831	2596	-901	-0	--	0.0	1.00	-2.20	0.11	1.00	0.23	2.31	0.10	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 124 Descrizione: Maschio murario n. 124 verso portico
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-51917	8075	-456	-94	0.0	3.3	0.80	-4.15	0.56	1.00	0.65	3.77	0.51	--	--	
l	3	-38700	6032	-327	-64	0.0	3.4	0.79	-3.09	0.14	1.00	0.48	2.98	0.16	--	--	
l	4	-36580	5699	-295	-57	0.0	3.4	0.79	-2.92	0.13	1.00	0.46	2.85	0.16	--	--	
l	5	-35885	5592	-284	-53	0.0	3.4	0.79	-2.87	0.13	1.00	0.45	2.81	0.16	--	--	
½	2	-443577	22975	13779	15566	0.0	--	0.89	-6.32	0.76	1.00	0.33	5.40	0.18	--	--	
½	3	-332678	17124	10427	11690	0.0	--	0.89	-4.74	0.19	1.00	0.24	4.22	0.06	--	--	
½	4	-317152	16055	10040	11146	0.0	--	0.89	-4.52	0.18	1.00	0.23	4.05	0.06	--	--	
½	5	-312058	15708	9916	10970	0.0	--	0.89	-4.45	0.18	1.00	0.22	4.00	0.06	--	--	
0	2	-103523	15854	329	11716	--	11.3	0.73	-7.50	1.24	1.00	1.15	6.29	0.55	--	--	NON Verif.
0	3	-77878	11940	247	8823	--	11.3	0.73	-5.64	0.31	1.00	0.87	4.89	0.18	--	--	
0	4	-74642	11504	238	8470	--	11.3	0.73	-5.41	0.30	1.00	0.83	4.72	0.18	--	--	
0	5	-73573	11364	235	8356	--	11.4	0.73	-5.33	0.30	1.00	0.82	4.66	0.18	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 125 Descrizione: Maschio murario n. 125 verso portico
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-162345	217	-1636	6477	0.0	5.7	0.73	-4.29	0.63	1.00	0.01	3.88	0.00	--	--	
l	3	-121832	253	-1177	5021	0.0	5.7	0.73	-3.22	0.16	1.00	0.01	3.08	0.00	--	--	
l	4	-115993	343	-1027	4994	0.0	5.8	0.73	-3.07	0.15	1.00	0.01	2.96	0.00	--	--	
l	5	-114076	372	-976	4991	0.0	5.8	0.73	-3.02	0.15	1.00	0.01	2.92	0.00	--	--	
½	2	-969019	29069	-5812	44840	0.0	--	0.85	-6.41	0.80	1.00	0.19	5.46	0.11	--	--	
½	3	-728904	22443	-4084	35004	0.0	--	0.85	-4.82	0.20	1.00	0.15	4.27	0.03	--	--	
½	4	-697633	22173	-3366	35091	0.0	--	0.85	-4.61	0.19	1.00	0.15	4.12	0.04	--	--	
½	5	-687405	22083	-3124	35152	0.0	--	0.85	-4.54	0.19	1.00	0.15	4.07	0.04	--	--	
0	2	-275190	9199	952	-3766	--	1.4	0.99	-7.28	0.93	1.00	0.24	6.12	0.12	--	--	
0	3	-207298	7088	714	-2787	--	1.3	0.99	-5.48	0.23	1.00	0.19	4.77	0.04	--	--	
0	4	-198935	6977	678	-2539	--	1.3	0.99	-5.26	0.22	1.00	0.18	4.61	0.04	--	--	
0	5	-196219	6960	667	-2471	--	1.3	0.99	-5.19	0.22	1.00	0.18	4.55	0.04	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 126 Descrizione: Maschio murario n. 126 verso portico
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-76046	6542	-66	3643	0.0	6.1	0.72	-4.48	0.67	1.00	0.39	4.02	0.29	--	--	
l	3	-57222	4839	-53	2756	0.0	6.1	0.72	-3.37	0.17	1.00	0.29	3.19	0.09	--	--	
l	4	-54726	4499	-57	2657	0.0	6.1	0.72	-3.23	0.16	1.00	0.27	3.08	0.09	--	--	
l	5	-53909	4388	-58	2624	0.0	6.1	0.72	-3.18	0.16	1.00	0.26	3.04	0.08	--	--	
½	2	-350733	15865	1586	-7428	0.0	--	0.85	-6.38	0.81	1.00	0.29	5.45	0.16	--	--	
½	3	-264113	11655	1213	-5536	0.0	--	0.85	-4.81	0.20	1.00	0.21	4.27	0.05	--	--	
½	4	-253089	10669	1193	-5216	0.0	--	0.85	-4.61	0.19	1.00	0.19	4.12	0.05	--	--	
½	5	-249479	10341	1186	-5116	0.0	--	0.85	-4.54	0.19	1.00	0.19	4.07	0.05	--	--	
0	2	-110044	21902	2056	-14177	--	12.9	0.70	-8.01	1.44	1.00	1.59	6.67	0.72	--	--	NON Verif.
0	3	-83153	16632	1558	-10718	--	12.9	0.70	-6.05	0.36	1.00	1.21	5.20	0.23	--	--	
0	4	-80207	16202	1510	-10354	--	12.9	0.70	-5.84	0.35	1.00	1.18	5.04	0.23	--	--	
0	5	-79245	16062	1495	-10234	--	12.9	0.70	-5.77	0.35	1.00	1.17	4.99	0.23	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 127 Descrizione: Maschio murario n. 127 verso portico
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-81819	1730	-98	-2709	0.0	3.9	0.78	-4.77	0.66	1.00	0.10	4.23	0.07	--	--	
l	3	-61693	1313	-77	-2049	0.0	3.9	0.78	-3.59	0.16	1.00	0.08	3.36	0.02	--	--	
l	4	-59169	1280	-81	-1989	0.0	4.0	0.78	-3.45	0.16	1.00	0.07	3.25	0.02	--	--	
l	5	-58346	1269	-82	-1969	0.0	4.0	0.78	-3.40	0.16	1.00	0.07	3.21	0.02	--	--	
½	2	-421505	56145	173	7753	0.0	--	0.88	-6.14	0.75	1.00	0.82	5.26	0.47	--	--	
½	3	-319009	41999	144	6014	0.0	--	0.88	-4.65	0.19	1.00	0.61	4.14	0.15	--	--	
½	4	-308415	39678	160	6091	0.0	--	0.88	-4.49	0.18	1.00	0.58	4.03	0.14	--	--	
½	5	-304961	38909	165	6117	0.0	--	0.88	-4.44	0.18	1.00	0.57	3.99	0.14	--	--	
0	2	-136740	45216	49	27952	--	20.4	0.65	-7.97	1.48	1.00	2.63	6.63	1.19	--	--	NON Verif.
0	3	-103379	34055	39	21111	--	20.4	0.65	-6.02	0.37	1.00	1.98	5.18	0.38	--	--	
0	4	-99792	32645	40	20348	--	20.4	0.65	-5.81	0.36	1.00	1.90	5.02	0.38	--	--	
0	5	-98624	32182	40	20100	--	20.4	0.65	-5.75	0.36	1.00	1.87	4.97	0.38	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 128 Descrizione: Maschio murario n. 128 veso portico
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-71301	5112	110	3024	0.0	5.5	0.74	-4.26	0.62	1.00	0.31	3.85	0.24	--	--	
l	3	-53920	3815	79	2287	0.0	5.4	0.74	-3.22	0.16	1.00	0.23	3.07	0.07	--	--	
l	4	-52035	3579	66	2201	0.0	5.4	0.74	-3.11	0.15	1.00	0.21	2.99	0.07	--	--	
l	5	-51415	3501	62	2175	0.0	5.4	0.74	-3.07	0.15	1.00	0.21	2.96	0.07	--	--	
½	2	-441609	3229	-4394	-22198	0.0	--	0.86	-6.59	0.82	1.00	0.05	5.60	0.03	--	--	
½	3	-334189	1927	-3340	-16706	0.0	--	0.86	-4.99	0.21	1.00	0.03	4.40	0.01	--	--	
½	4	-322897	905	-3267	-15979	0.0	--	0.86	-4.82	0.20	1.00	0.01	4.27	0.00	--	--	
½	5	-319220	560	-3242	-15746	0.0	--	0.86	-4.76	0.20	1.00	0.01	4.23	0.00	--	--	
0	2	-120597	23519	-846	-19975	--	16.6	0.69	-7.20	1.30	1.00	1.40	6.06	0.70	--	--	NON Verif.
0	3	-91522	17969	-640	-15181	--	16.6	0.69	-5.46	0.33	1.00	1.07	4.76	0.23	--	--	
0	4	-88975	17694	-617	-14811	--	16.6	0.69	-5.31	0.32	1.00	1.06	4.64	0.23	--	--	
0	5	-88146	17605	-610	-14693	--	16.7	0.69	-5.26	0.32	1.00	1.05	4.61	0.23	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 129 Descrizione: Maschio murario n. 129 interrato
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-19050	7171	127	0	0.0	17.9	0.51	-1.78	0.38	1.00	0.67	1.99	1.01	--	--	NON Verif.
l	3	-14188	5323	99	0	0.0	17.9	0.51	-1.33	0.09	1.00	0.50	1.65	0.30	--	--	
l	4	-13407	5009	96	0	0.0	17.9	0.51	-1.25	0.09	1.00	0.47	1.60	0.29	--	--	
l	5	-13139	4905	95	0	0.0	17.9	0.51	-1.23	0.09	1.00	0.46	1.58	0.29	--	--	
½	2	-174233	1439	11149	0	0.0	--	0.69	-3.25	0.51	1.00	0.03	3.10	0.03	--	--	
½	3	-130512	1043	8413	0	0.0	--	0.69	-2.44	0.13	1.00	0.02	2.49	0.01	--	--	
½	4	-124387	931	8058	0	0.0	--	0.69	-2.32	0.12	1.00	0.02	2.40	0.01	--	--	
½	5	-122363	895	7944	0	0.0	--	0.69	-2.29	0.12	1.00	0.02	2.37	0.01	--	--	
0	2	-45713	4691	439	0	--	0.0	1.00	-4.27	0.67	1.00	0.44	3.86	0.34	--	--	
0	3	-34363	3521	330	0	--	0.0	1.00	-3.21	0.17	1.00	0.33	3.07	0.11	--	--	
0	4	-32906	3354	319	0	--	0.0	1.00	-3.07	0.16	1.00	0.31	2.96	0.11	--	--	
0	5	-32424	3299	316	0	--	0.0	1.00	-3.03	0.16	1.00	0.31	2.93	0.11	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 130 Descrizione: Maschio murario n. 130 interno
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-71370	7618	7	68	0.0	8.4	0.70	-4.44	0.68	1.00	0.47	3.99	0.36	--	--	
l	3	-53693	5670	1	53	0.0	8.4	0.70	-3.34	0.17	1.00	0.35	3.17	0.11	--	--	
l	4	-51183	5326	-8	48	0.0	8.4	0.70	-3.19	0.16	1.00	0.33	3.05	0.11	--	--	
l	5	-50366	5210	-11	47	0.0	8.4	0.70	-3.14	0.16	1.00	0.32	3.01	0.11	--	--	
½	2	-469243	57166	-2142	325	0.0	--	0.83	-4.78	0.62	1.00	0.58	4.25	0.41	--	--	
½	3	-353763	42823	-1628	244	0.0	--	0.83	-3.61	0.15	1.00	0.44	3.36	0.13	--	--	
½	4	-338757	40624	-1590	209	0.0	--	0.83	-3.45	0.15	1.00	0.41	3.25	0.13	--	--	
½	5	-333892	39890	-1578	198	0.0	--	0.83	-3.40	0.15	1.00	0.41	3.21	0.13	--	--	
0	2	-89580	16097	623	-329	--	0.4	0.99	-5.05	0.66	1.00	0.91	4.45	0.61	--	--	
0	3	-67679	12089	474	-249	--	0.4	0.99	-3.81	0.17	1.00	0.68	3.52	0.19	--	--	
0	4	-65116	11519	463	-246	--	0.4	0.99	-3.67	0.16	1.00	0.65	3.41	0.19	--	--	
0	5	-64282	11331	459	-240	--	0.4	0.99	-3.62	0.16	1.00	0.64	3.38	0.19	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 131 Descrizione: Maschio murario n. 131 interno
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-251282	3474	-3348	13799	0.0	6.8	0.73	-4.13	0.60	1.00	0.06	3.76	0.05	--	--	
l	3	-189369	2413	-2424	10376	0.0	6.8	0.73	-3.11	0.15	1.00	0.04	2.99	0.01	--	--	
l	4	-181344	1947	-2137	9833	0.0	6.8	0.73	-2.98	0.14	1.00	0.03	2.89	0.01	--	--	
l	5	-178734	1793	-2040	9660	0.0	6.8	0.73	-2.94	0.14	1.00	0.03	2.86	0.01	--	--	
½	2	-1770465	22049	-26770	37060	0.0	--	0.85	-4.65	0.58	1.00	0.06	4.15	0.04	--	--	
½	3	-1335407	15362	-19554	28109	0.0	--	0.85	-3.51	0.15	1.00	0.04	3.29	0.01	--	--	
½	4	-1281710	12594	-17539	26644	0.0	--	0.85	-3.37	0.14	1.00	0.03	3.19	0.01	--	--	
½	5	-1264207	11671	-16872	26159	0.0	--	0.85	-3.32	0.14	1.00	0.03	3.15	0.01	--	--	
0	2	-305909	9570	3114	1222	--	0.4	1.00	-5.03	0.63	1.00	0.16	4.43	0.11	--	--	
0	3	-231086	7009	2347	954	--	0.4	1.00	-3.80	0.16	1.00	0.12	3.51	0.03	--	--	
0	4	-222540	6395	2249	842	--	0.4	1.00	-3.66	0.15	1.00	0.11	3.40	0.03	--	--	
0	5	-219740	6191	2217	804	--	0.4	1.00	-3.61	0.15	1.00	0.10	3.37	0.03	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **0.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 132 Descrizione: Maschio murario n. 132 interno
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-43240	6894	188	0	0.0	2.0	0.85	-4.25	0.53	1.00	0.68	3.84	0.53	--	--	
l	3	-32496	5179	147	0	0.0	1.9	0.86	-3.19	0.13	1.00	0.51	3.05	0.17	--	--	
l	4	-30995	4945	150	0	0.0	1.9	0.86	-3.04	0.13	1.00	0.49	2.94	0.17	--	--	
l	5	-30511	4870	151	0	0.0	1.9	0.86	-3.00	0.12	1.00	0.48	2.91	0.16	--	--	
½	2	-537795	1735	-3716	-6457	0.0	--	0.90	-5.31	0.63	1.00	0.02	4.64	0.01	--	--	
½	3	-405209	1070	-2676	-4733	0.0	--	0.90	-4.00	0.16	1.00	0.01	3.66	0.00	--	--	
½	4	-388545	639	-2360	-4309	0.0	--	0.90	-3.84	0.15	1.00	0.01	3.54	0.00	--	--	
½	5	-383076	513	-2255	-4176	0.0	--	0.90	-3.78	0.15	1.00	0.01	3.50	0.00	--	--	
0	2	-129733	21187	-5702	1298	--	1.0	0.99	-5.18	0.62	1.00	0.85	4.55	0.56	--	--	
0	3	-97975	16006	-4322	993	--	1.0	0.99	-3.92	0.16	1.00	0.64	3.60	0.18	--	--	
0	4	-94384	15415	-4193	974	--	1.0	0.98	-3.77	0.15	1.00	0.62	3.49	0.18	--	--	
0	5	-93208	15218	-4151	961	--	1.0	0.98	-3.72	0.15	1.00	0.61	3.45	0.18	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo p: **1.00**

Maschio num. **1** Descrizione: Maschio murario n. 1 su corso valdocco
altezza calcolata: **546.00** cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-20519	421	-224	0	3.1	0.1	0.79	-3.42	0.46	1.00	0.07	3.22	0.07	--	--	
l	3	-15428	277	-167	0	3.1	0.1	0.79	-2.57	0.12	1.00	0.05	2.59	0.02	--	--	
l	4	-14603	172	-155	0	3.1	0.1	0.79	-2.43	0.11	1.00	0.03	2.49	0.01	--	--	
l	5	-14354	141	-151	0	3.1	0.1	0.79	-2.39	0.11	1.00	0.02	2.45	0.01	--	--	
½	2	-113130	2854	-2553	-550	0.0	--	0.88	-3.57	0.43	1.00	0.09	3.34	0.08	--	--	
½	3	-85539	2276	-1950	-421	0.0	--	0.88	-2.70	0.11	1.00	0.07	2.68	0.03	--	--	
½	4	-82094	2461	-1920	-421	0.0	--	0.88	-2.59	0.10	1.00	0.08	2.60	0.03	--	--	
½	5	-81059	2522	-1911	-422	0.0	--	0.88	-2.56	0.10	1.00	0.08	2.58	0.03	--	--	
0	2	-39567	3883	-553	0	--	0.0	1.00	-4.95	0.60	1.00	0.49	4.37	0.33	--	--	
0	3	-29784	2886	-429	0	--	0.0	1.00	-3.72	0.15	1.00	0.36	3.45	0.10	--	--	
0	4	-28281	2659	-436	0	--	0.0	1.00	-3.54	0.14	1.00	0.33	3.31	0.10	--	--	
0	5	-27811	2583	-438	0	--	0.0	1.00	-3.48	0.14	1.00	0.32	3.27	0.10	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **2** Descrizione: Maschio murario n. 2 su corso Valdocco
altezza calcolata: **546.00** cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-153968	1100	-8859	-3829	1.8	2.1	0.88	-5.68	0.69	1.00	0.04	4.92	0.02	--	--	
l	3	-114707	667	-6436	-2874	1.9	2.0	0.88	-4.24	0.17	1.00	0.02	3.84	0.01	--	--	
l	4	-106394	222	-5727	-2746	1.9	2.0	0.88	-3.93	0.16	1.00	0.01	3.61	0.00	--	--	
l	5	-103761	88	-5487	-2715	1.9	1.9	0.88	-3.83	0.15	1.00	0.00	3.53	0.00	--	--	
½	2	-600110	1390	-20971	-4814	0.0	--	0.89	-5.70	0.69	1.00	0.01	4.93	0.01	--	--	
½	3	-448285	787	-15170	-3966	0.0	--	0.89	-4.26	0.17	1.00	0.01	3.85	0.00	--	--	
½	4	-418602	23	-13217	-4860	0.0	--	0.89	-3.97	0.16	1.00	0.00	3.64	0.00	--	--	
½	5	-409259	217	-12577	-5126	0.0	--	0.89	-3.88	0.16	1.00	0.00	3.57	0.00	--	--	
0	2	-225385	3450	-901	-5367	--	2.4	0.98	-6.99	0.86	1.00	0.11	5.90	0.05	--	--	
0	3	-168949	2186	-520	-3609	--	2.1	0.98	-5.24	0.22	1.00	0.07	4.59	0.01	--	--	
0	4	-159009	1110	-88	-2530	--	1.6	0.98	-4.93	0.20	1.00	0.03	4.36	0.01	--	--	
0	5	-155880	760	43	-2177	--	1.4	0.99	-4.84	0.20	1.00	0.02	4.29	0.01	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm q f_{vk0} : **0.66** kg/cm q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **3** Descrizione: Maschio murario n. 3 su corso valdocco
altezza calcolata: **546.00** cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-93654	958	-13078	-648	1.7	5.4	0.77	-6.83	0.95	1.00	0.07	5.78	0.04	--	--	
l	3	-69291	667	-9543	-482	1.7	5.3	0.78	-5.06	0.23	1.00	0.05	4.45	0.01	--	--	
l	4	-63184	472	-8544	-446	1.7	5.2	0.78	-4.61	0.21	1.00	0.03	4.12	0.01	--	--	
l	5	-61252	410	-8212	-435	1.7	5.2	0.78	-4.47	0.21	1.00	0.03	4.01	0.01	--	--	
½	2	-290340	400	-12926	-854	0.0	--	0.87	-6.13	0.75	1.00	0.01	5.25	0.00	--	--	
½	3	-215409	288	-9181	-652	0.0	--	0.87	-4.54	0.19	1.00	0.01	4.07	0.00	--	--	
½	4	-197821	213	-7629	-691	0.0	--	0.88	-4.17	0.17	1.00	0.00	3.79	0.00	--	--	
½	5	-192248	190	-7122	-698	0.0	--	0.88	-4.06	0.17	1.00	0.00	3.70	0.00	--	--	
0	2	-134046	1942	3018	-1801	--	1.3	0.97	-8.38	1.06	1.00	0.12	6.94	0.05	--	--	NON Verif.
0	3	-100098	1315	2468	-1280	--	1.3	0.97	-6.26	0.26	1.00	0.08	5.35	0.02	--	--	
0	4	-93351	822	2831	-995	--	1.1	0.98	-5.84	0.24	1.00	0.05	5.04	0.01	--	--	
0	5	-91225	671	2941	-911	--	1.0	0.98	-5.70	0.24	1.00	0.04	4.94	0.01	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **4** Descrizione: Maschio murario n. 4 su corso valdocco
altezza calcolata: **546.00** cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-178809	1214	-15531	-2178	1.9	2.0	0.88	-6.33	0.77	1.00	0.04	5.41	0.02	--	--	
l	3	-132746	851	-11508	-1625	1.9	1.9	0.88	-4.70	0.19	1.00	0.03	4.18	0.01	--	--	
l	4	-121613	577	-10665	-1532	1.9	1.9	0.89	-4.30	0.17	1.00	0.02	3.89	0.01	--	--	
l	5	-118145	494	-10382	-1505	1.9	1.9	0.89	-4.18	0.17	1.00	0.02	3.80	0.00	--	--	
½	2	-685776	2225	-18709	-5164	0.0	--	0.89	-6.26	0.76	1.00	0.02	5.36	0.01	--	--	
½	3	-510482	1585	-12907	-3854	0.0	--	0.89	-4.66	0.19	1.00	0.01	4.16	0.00	--	--	
½	4	-471069	1051	-9820	-4057	0.0	--	0.89	-4.30	0.17	1.00	0.01	3.89	0.00	--	--	
½	5	-458771	893	-8818	-4089	0.0	--	0.89	-4.19	0.17	1.00	0.01	3.80	0.00	--	--	
0	2	-252060	3046	9493	-2915	--	1.2	0.99	-7.51	0.92	1.00	0.09	6.29	0.04	--	--	
0	3	-188177	2162	7659	-2104	--	1.1	0.99	-5.61	0.23	1.00	0.06	4.87	0.01	--	--	
0	4	-175051	1578	8506	-1721	--	1.0	0.99	-5.22	0.21	1.00	0.05	4.57	0.01	--	--	
0	5	-170940	1404	8766	-1611	--	0.9	0.99	-5.09	0.21	1.00	0.04	4.48	0.01	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **5** Descrizione: Maschio murario n. 5 su corso Valdocco
altezza calcolata: **546.00** cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-110650	658	-14639	-818	1.7	5.2	0.78	-6.59	0.91	1.00	0.04	5.60	0.02	--	--	
l	3	-81869	482	-10745	-605	1.7	5.1	0.78	-4.87	0.22	1.00	0.03	4.31	0.01	--	--	
l	4	-74448	385	-9733	-551	1.7	5.1	0.78	-4.43	0.20	1.00	0.02	3.98	0.01	--	--	
l	5	-72125	356	-9397	-535	1.7	5.1	0.78	-4.29	0.20	1.00	0.02	3.88	0.01	--	--	
½	2	-405839	1317	-12789	-1203	0.0	--	0.88	-6.37	0.78	1.00	0.02	5.44	0.01	--	--	
½	3	-301151	966	-8796	-842	0.0	--	0.88	-4.73	0.19	1.00	0.02	4.20	0.00	--	--	
½	4	-276018	804	-6630	-788	0.0	--	0.88	-4.33	0.18	1.00	0.01	3.91	0.00	--	--	
½	5	-268124	754	-5926	-768	0.0	--	0.88	-4.21	0.17	1.00	0.01	3.82	0.00	--	--	
0	2	-140132	477	5713	713	--	0.5	0.99	-7.99	0.99	1.00	0.03	6.66	0.01	--	--	
0	3	-104545	341	4618	519	--	0.5	0.99	-5.96	0.25	1.00	0.02	5.13	0.00	--	--	
0	4	-97059	395	5151	527	--	0.5	0.99	-5.54	0.23	1.00	0.02	4.81	0.00	--	--	
0	5	-94719	405	5316	523	--	0.6	0.99	-5.40	0.22	1.00	0.02	4.71	0.00	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **2.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **6** Descrizione: Maschio murario n. 6 su corso Valdocco
altezza calcolata: **546.00** cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-178775	338	-11238	-50	1.9	1.9	0.89	-6.26	0.76	1.00	0.01	5.36	0.01	--	--	
l	3	-132813	315	-8280	-41	1.9	1.8	0.89	-4.65	0.19	1.00	0.01	4.15	0.00	--	--	
l	4	-121839	357	-7582	-69	1.9	1.8	0.89	-4.27	0.17	1.00	0.01	3.86	0.00	--	--	
l	5	-118430	365	-7348	-72	1.9	1.8	0.88	-4.15	0.17	1.00	0.01	3.77	0.00	--	--	
½	2	-690753	146	-17376	416	0.0	--	0.89	-6.22	0.75	1.00	0.00	5.33	0.00	--	--	
½	3	-514596	53	-11849	636	0.0	--	0.89	-4.64	0.19	1.00	0.00	4.14	0.00	--	--	
½	4	-475494	197	-8678	982	0.0	--	0.89	-4.28	0.17	1.00	0.00	3.87	0.00	--	--	
½	5	-463331	255	-7650	1121	0.0	--	0.89	-4.17	0.17	1.00	0.00	3.79	0.00	--	--	
0	2	-255114	1768	6593	1209	--	0.5	1.00	-7.51	0.91	1.00	0.05	6.29	0.02	--	--	
0	3	-190597	1212	5517	848	--	0.4	1.00	-5.61	0.23	1.00	0.04	4.87	0.01	--	--	
0	4	-177515	995	6557	688	--	0.4	1.00	-5.23	0.21	1.00	0.03	4.58	0.01	--	--	
0	5	-173450	923	6881	634	--	0.4	1.00	-5.11	0.21	1.00	0.03	4.49	0.01	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 7 Descrizione: Maschio murario n. 7 su corso Valdocco
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-114327	594	-10560	275	1.7	5.1	0.78	-6.49	0.89	1.00	0.03	5.53	0.02	--	--	
l	3	-84668	523	-7666	204	1.7	5.1	0.78	-4.81	0.22	1.00	0.03	4.27	0.01	--	--	
l	4	-77210	626	-6773	182	1.7	5.0	0.78	-4.38	0.20	1.00	0.04	3.95	0.01	--	--	
l	5	-74875	661	-6474	177	1.7	5.0	0.78	-4.25	0.19	1.00	0.04	3.85	0.01	--	--	
½	2	-422180	1402	-13513	3760	0.0	--	0.88	-6.30	0.77	1.00	0.02	5.38	0.01	--	--	
½	3	-313641	1148	-9362	2964	0.0	--	0.88	-4.68	0.19	1.00	0.02	4.17	0.00	--	--	
½	4	-288356	1253	-7223	3012	0.0	--	0.88	-4.30	0.17	1.00	0.02	3.89	0.00	--	--	
½	5	-280417	1287	-6526	3028	0.0	--	0.88	-4.18	0.17	1.00	0.02	3.80	0.01	--	--	
0	2	-149520	1626	3020	2831	--	1.9	0.97	-8.12	1.03	1.00	0.09	6.75	0.04	--	--	NON Verif.
0	3	-111663	1380	2549	2006	--	1.8	0.97	-6.07	0.25	1.00	0.07	5.21	0.01	--	--	
0	4	-104039	1608	3088	1647	--	1.6	0.97	-5.65	0.24	1.00	0.09	4.90	0.02	--	--	
0	5	-101637	1680	3255	1535	--	1.5	0.97	-5.52	0.23	1.00	0.09	4.80	0.02	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **8** Descrizione: Maschio murario n. 8 su corso valdocco
altezza calcolata: **546.00** cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-169834	2609	-8380	3443	1.9	2.0	0.88	-6.01	0.73	1.00	0.09	5.17	0.05	--	--	
l	3	-126436	2158	-6035	2580	1.9	2.0	0.88	-4.48	0.18	1.00	0.08	4.02	0.02	--	--	
l	4	-116773	2428	-5243	2402	1.9	1.9	0.89	-4.14	0.17	1.00	0.09	3.76	0.02	--	--	
l	5	-113736	2514	-4979	2343	1.9	1.9	0.89	-4.03	0.16	1.00	0.09	3.68	0.02	--	--	
½	2	-663368	4986	-14806	16457	0.0	--	0.89	-5.99	0.72	1.00	0.05	5.15	0.03	--	--	
½	3	-495180	4206	-10419	13063	0.0	--	0.89	-4.47	0.18	1.00	0.04	4.01	0.01	--	--	
½	4	-460519	4873	-8421	13829	0.0	--	0.89	-4.16	0.17	1.00	0.04	3.78	0.01	--	--	
½	5	-449664	5081	-7769	14064	0.0	--	0.89	-4.06	0.16	1.00	0.05	3.71	0.01	--	--	
0	2	-246507	3222	3780	1153	--	0.5	1.00	-7.30	0.89	1.00	0.10	6.14	0.05	--	--	
0	3	-184699	2865	3011	455	--	0.2	1.00	-5.47	0.22	1.00	0.08	4.76	0.02	--	--	
0	4	-173495	3710	3304	-573	--	0.3	1.00	-5.14	0.21	1.00	0.11	4.52	0.02	--	--	
0	5	-169982	3970	3390	-886	--	0.5	1.00	-5.04	0.20	1.00	0.12	4.44	0.03	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **9** Descrizione: Maschio murario n. 9 su corso valdocco
altezza calcolata: **546.00** cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-52880	937	-145	0	1.6	5.1	0.78	-4.90	0.67	1.00	0.09	4.33	0.06	--	--	
l	3	-39754	738	-100	0	1.6	5.1	0.78	-3.68	0.17	1.00	0.07	3.42	0.02	--	--	
l	4	-37660	809	-83	0	1.6	5.2	0.78	-3.49	0.16	1.00	0.07	3.28	0.02	--	--	
l	5	-36991	829	-77	0	1.6	5.2	0.78	-3.43	0.16	1.00	0.08	3.23	0.02	--	--	
½	2	-174161	7927	-1762	0	0.0	--	0.88	-5.38	0.66	1.00	0.24	4.69	0.16	--	--	
½	3	-131244	6026	-1328	0	0.0	--	0.88	-4.05	0.17	1.00	0.19	3.70	0.05	--	--	
½	4	-125318	5930	-1276	0	0.0	--	0.88	-3.87	0.16	1.00	0.18	3.56	0.05	--	--	
½	5	-123429	5892	-1258	0	0.0	--	0.88	-3.81	0.16	1.00	0.18	3.52	0.05	--	--	
0	2	-73324	6263	1542	0	--	0.0	1.00	-6.79	0.83	1.00	0.58	5.75	0.30	--	--	
0	3	-54995	4543	1130	0	--	0.0	1.00	-5.09	0.21	1.00	0.42	4.48	0.09	--	--	
0	4	-51941	3919	1022	0	--	0.0	1.00	-4.81	0.20	1.00	0.36	4.27	0.09	--	--	
0	5	-50959	3727	986	0	--	0.0	1.00	-4.72	0.19	1.00	0.35	4.20	0.08	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 20 Descrizione: Maschio murario n. 20 su Cortile
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-58320	1578	-497	-1117	0.0	0.7	0.79	-4.33	0.58	1.00	0.12	3.91	0.09	--	--	
l	3	-44249	1212	-379	-814	0.0	0.7	0.79	-3.28	0.15	1.00	0.09	3.12	0.03	--	--	
l	4	-42881	1224	-373	-726	0.0	0.7	0.79	-3.18	0.14	1.00	0.09	3.05	0.03	--	--	
l	5	-42444	1222	-371	-695	0.0	0.7	0.79	-3.15	0.14	1.00	0.09	3.02	0.03	--	--	
½	2	-194047	23528	-935	-3821	0.0	--	0.82	-4.80	0.63	1.00	0.58	4.26	0.41	--	--	
½	3	-147145	17716	-689	-2814	0.0	--	0.82	-3.64	0.16	1.00	0.44	3.39	0.13	--	--	
½	4	-142527	16979	-634	-2576	0.0	--	0.82	-3.53	0.15	1.00	0.42	3.30	0.13	--	--	
½	5	-141039	16719	-616	-2498	0.0	--	0.82	-3.49	0.15	1.00	0.41	3.28	0.13	--	--	
0	2	-69935	9248	-474	-2334	--	3.3	0.94	-5.19	0.72	1.00	0.69	4.55	0.45	--	--	
0	3	-53011	6977	-354	-1749	--	3.3	0.94	-3.93	0.18	1.00	0.52	3.61	0.14	--	--	
0	4	-51327	6709	-334	-1658	--	3.2	0.94	-3.81	0.18	1.00	0.50	3.52	0.14	--	--	
0	5	-50783	6617	-327	-1629	--	3.2	0.94	-3.77	0.17	1.00	0.49	3.49	0.14	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 21 Descrizione: Maschio murario n. 21 su Cortile
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-16663	964	-153	0	3.2	7.5	0.77	-2.40	0.33	1.00	0.14	2.46	0.17	--	--	
l	3	-12688	744	-109	0	3.2	7.5	0.77	-1.83	0.08	1.00	0.11	2.03	0.05	--	--	
l	4	-12390	762	-92	0	3.3	7.6	0.77	-1.78	0.08	1.00	0.11	2.00	0.05	--	--	
l	5	-12292	765	-87	0	3.3	7.6	0.76	-1.77	0.08	1.00	0.11	1.99	0.06	--	--	
½	2	-96977	11497	-2591	0	0.0	--	0.87	-4.65	0.57	1.00	0.55	4.15	0.40	--	--	
½	3	-73754	8750	-1943	0	0.0	--	0.87	-3.54	0.14	1.00	0.42	3.31	0.13	--	--	
½	4	-71815	8571	-1841	0	0.0	--	0.87	-3.44	0.14	1.00	0.41	3.24	0.13	--	--	
½	5	-71190	8507	-1807	0	0.0	--	0.87	-3.42	0.14	1.00	0.41	3.22	0.13	--	--	
0	2	-28212	2918	-543	0	--	0.0	1.00	-4.06	0.50	1.00	0.42	3.70	0.34	--	--	
0	3	-21437	2215	-411	0	--	0.0	1.00	-3.09	0.13	1.00	0.32	2.97	0.11	--	--	
0	4	-20846	2162	-400	0	--	0.0	1.00	-3.00	0.12	1.00	0.31	2.91	0.11	--	--	
0	5	-20659	2144	-397	0	--	0.0	1.00	-2.97	0.12	1.00	0.31	2.89	0.11	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **2.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 22 Descrizione: Maschio murario n. 22 su Cortile
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-41397	2953	-108	0	3.4	8.6	0.74	-2.55	0.37	1.00	0.18	2.57	0.21	--	--	
l	3	-31385	2337	-70	0	3.4	8.6	0.74	-1.93	0.09	1.00	0.14	2.11	0.07	--	--	
l	4	-30216	2517	-48	0	3.4	8.7	0.74	-1.86	0.09	1.00	0.16	2.06	0.08	--	--	
l	5	-29859	2566	-41	0	3.4	8.7	0.74	-1.84	0.09	1.00	0.16	2.04	0.08	--	--	
½	2	-235604	4879	-5548	-368	0.0	--	0.86	-4.78	0.60	1.00	0.10	4.25	0.07	--	--	
½	3	-178839	3860	-4178	-268	0.0	--	0.86	-3.63	0.15	1.00	0.08	3.38	0.02	--	--	
½	4	-172896	4133	-3997	-231	0.0	--	0.86	-3.51	0.15	1.00	0.08	3.29	0.03	--	--	
½	5	-171083	4212	-3939	-220	0.0	--	0.86	-3.47	0.14	1.00	0.09	3.26	0.03	--	--	
0	2	-57848	1109	-2049	-87	--	0.2	1.00	-3.56	0.45	1.00	0.07	3.33	0.06	--	--	
0	3	-43982	890	-1558	-63	--	0.1	1.00	-2.71	0.11	1.00	0.05	2.69	0.02	--	--	
0	4	-42710	980	-1520	-56	--	0.1	1.00	-2.63	0.11	1.00	0.06	2.63	0.02	--	--	
0	5	-42309	1006	-1508	-53	--	0.1	1.00	-2.61	0.11	1.00	0.06	2.62	0.02	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 23 Descrizione: Maschio murario n. 23 su Cortile
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-42959	236	-242	0	3.5	9.5	0.72	-2.49	0.37	1.00	0.01	2.53	0.02	--	--	
l	3	-32474	14	-178	0	3.5	9.6	0.72	-1.88	0.09	1.00	0.00	2.07	0.00	--	--	
l	4	-31057	318	-161	0	3.5	9.7	0.72	-1.80	0.09	1.00	0.02	2.01	0.01	--	--	
l	5	-30625	425	-155	0	3.5	9.7	0.71	-1.77	0.09	1.00	0.02	1.99	0.01	--	--	
½	2	-322155	10761	-5340	-1049	0.0	--	0.85	-4.97	0.63	1.00	0.17	4.39	0.11	--	--	
½	3	-243928	7863	-4027	-772	0.0	--	0.84	-3.77	0.16	1.00	0.12	3.48	0.03	--	--	
½	4	-234675	6981	-3854	-691	0.0	--	0.84	-3.62	0.15	1.00	0.11	3.38	0.03	--	--	
½	5	-231793	6701	-3799	-666	0.0	--	0.84	-3.58	0.15	1.00	0.10	3.34	0.03	--	--	
0	2	-79358	4159	-1330	5559	--	7.0	0.86	-4.59	0.68	1.00	0.24	4.11	0.18	--	--	
0	3	-60263	3205	-1000	4257	--	7.1	0.86	-3.49	0.17	1.00	0.19	3.28	0.06	--	--	
0	4	-58377	3203	-954	4194	--	7.2	0.86	-3.38	0.17	1.00	0.19	3.19	0.06	--	--	
0	5	-57791	3203	-939	4176	--	7.2	0.86	-3.35	0.17	1.00	0.19	3.17	0.06	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **2.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 24 Descrizione: Maschio murario n. 24 su Cortile
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-112534	808	2179	563	2.5	1.3	0.86	-3.73	0.46	1.00	0.03	3.46	0.02	--	--	
l	3	-84761	726	1621	433	2.5	1.3	0.86	-2.81	0.12	1.00	0.02	2.77	0.01	--	--	
l	4	-80709	955	1511	430	2.5	1.4	0.86	-2.68	0.11	1.00	0.03	2.67	0.01	--	--	
l	5	-79446	1027	1474	420	2.5	1.3	0.86	-2.63	0.11	1.00	0.03	2.64	0.01	--	--	
½	2	-549544	17436	-8730	19608	0.0	--	0.89	-5.37	0.64	1.00	0.17	4.69	0.11	--	--	
½	3	-414432	13647	-6512	14819	0.0	--	0.89	-4.05	0.16	1.00	0.13	3.70	0.04	--	--	
½	4	-396015	14072	-6093	14284	0.0	--	0.89	-3.87	0.15	1.00	0.14	3.56	0.04	--	--	
½	5	-390169	14214	-5956	14115	0.0	--	0.89	-3.82	0.15	1.00	0.14	3.52	0.04	--	--	
0	2	-167051	7200	-134	-17171	--	10.3	0.89	-5.54	0.75	1.00	0.24	4.81	0.15	--	--	
0	3	-125964	5288	-111	-12804	--	10.2	0.89	-4.18	0.19	1.00	0.18	3.79	0.05	--	--	
0	4	-120440	4764	-115	-11966	--	9.9	0.89	-3.99	0.18	1.00	0.16	3.66	0.04	--	--	
0	5	-118674	4591	-118	-11690	--	9.9	0.89	-3.94	0.18	1.00	0.15	3.61	0.04	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo p: **1.00**

Maschio num. 25 Descrizione: Maschio murario n. 25 su Cortile
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-39823	9869	-2204	0	3.3	7.9	0.76	-2.90	0.41	1.00	0.72	2.84	0.76	--	--	
l	3	-29734	7435	-1576	0	3.3	8.0	0.76	-2.17	0.10	1.00	0.54	2.28	0.24	--	--	
l	4	-27757	7178	-1340	0	3.3	8.2	0.75	-2.02	0.10	1.00	0.52	2.18	0.24	--	--	
l	5	-27125	7086	-1262	0	3.3	8.3	0.75	-1.98	0.09	1.00	0.52	2.14	0.24	--	--	
½	2	-275439	10855	-7734	-2238	0.0	--	0.87	-5.35	0.66	1.00	0.21	4.67	0.14	--	--	
½	3	-206804	8367	-5778	-1668	0.0	--	0.87	-4.02	0.17	1.00	0.16	3.67	0.04	--	--	
½	4	-195338	8456	-5399	-1545	0.0	--	0.86	-3.79	0.16	1.00	0.16	3.51	0.05	--	--	
½	5	-191721	8478	-5278	-1506	0.0	--	0.86	-3.72	0.15	1.00	0.16	3.45	0.05	--	--	
0	2	-54878	7965	-1881	1238	--	2.3	0.95	-4.00	0.52	1.00	0.58	3.66	0.48	--	--	
0	3	-41343	6054	-1443	939	--	2.3	0.95	-3.01	0.13	1.00	0.44	2.92	0.15	--	--	
0	4	-39363	5910	-1418	909	--	2.3	0.94	-2.87	0.13	1.00	0.43	2.81	0.15	--	--	
0	5	-38734	5862	-1412	900	--	2.3	0.94	-2.82	0.12	1.00	0.43	2.78	0.15	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 26 Descrizione: Maschio murario n. 26 su Cortile
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-157984	1652	-5226	8288	2.1	1.5	0.88	-4.01	0.49	1.00	0.04	3.67	0.03	--	--	
l	3	-118239	1209	-3834	6084	2.1	1.5	0.88	-3.00	0.12	1.00	0.03	2.91	0.01	--	--	
l	4	-110502	1119	-3481	5515	2.1	1.5	0.88	-2.80	0.11	1.00	0.03	2.76	0.01	--	--	
l	5	-108104	1085	-3363	5343	2.1	1.4	0.88	-2.74	0.11	1.00	0.03	2.72	0.01	--	--	
½	2	-674589	7232	-19628	32206	0.0	--	0.89	-5.16	0.62	1.00	0.06	4.53	0.04	--	--	
½	3	-506464	5644	-14747	24236	0.0	--	0.89	-3.87	0.15	1.00	0.04	3.56	0.01	--	--	
½	4	-477365	5930	-13931	23107	0.0	--	0.89	-3.65	0.15	1.00	0.05	3.40	0.01	--	--	
½	5	-468338	6006	-13675	22740	0.0	--	0.89	-3.58	0.14	1.00	0.05	3.35	0.01	--	--	
0	2	-186072	4081	-5130	11121	--	6.0	0.95	-4.70	0.59	1.00	0.10	4.18	0.07	--	--	
0	3	-140059	3087	-3949	8435	--	6.0	0.95	-3.54	0.15	1.00	0.08	3.31	0.02	--	--	
0	4	-132908	2979	-3889	8132	--	6.1	0.95	-3.36	0.14	1.00	0.08	3.18	0.02	--	--	
0	5	-130682	2945	-3877	8047	--	6.2	0.95	-3.30	0.14	1.00	0.07	3.13	0.02	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 27 Descrizione: Maschio murario n. 27 su Cortile
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-26954	506	-733	0	3.7	11.1	0.69	-2.64	0.41	1.00	0.05	2.64	0.06	--	--	
l	3	-20187	444	-526	0	3.7	11.1	0.69	-1.98	0.10	1.00	0.04	2.15	0.02	--	--	
l	4	-18913	526	-456	0	3.7	11.1	0.69	-1.86	0.10	1.00	0.05	2.05	0.03	--	--	
l	5	-18526	556	-432	0	3.7	11.1	0.69	-1.82	0.09	1.00	0.05	2.02	0.03	--	--	
½	2	-195166	7890	-4878	0	0.0	--	0.82	-6.38	0.83	1.00	0.26	5.45	0.14	--	--	
½	3	-146426	5908	-3631	0	0.0	--	0.82	-4.79	0.21	1.00	0.19	4.25	0.05	--	--	
½	4	-137886	5541	-3363	0	0.0	--	0.82	-4.51	0.20	1.00	0.18	4.04	0.04	--	--	
½	5	-135227	5426	-3278	0	0.0	--	0.82	-4.42	0.19	1.00	0.18	3.98	0.04	--	--	
0	2	-54926	1854	-90	0	--	0.0	1.00	-5.39	0.70	1.00	0.18	4.70	0.12	--	--	
0	3	-41302	1379	-99	0	--	0.0	1.00	-4.05	0.18	1.00	0.14	3.70	0.04	--	--	
0	4	-39101	1277	-138	0	--	0.0	1.00	-3.84	0.17	1.00	0.13	3.54	0.04	--	--	
0	5	-38418	1244	-154	0	--	0.0	1.00	-3.77	0.16	1.00	0.12	3.49	0.04	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **2.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 28 Descrizione: Maschio murario n. 28 su cortile
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-120238	1823	-2306	12736	2.0	2.4	0.88	-4.40	0.53	1.00	0.07	3.96	0.05	--	--	
l	3	-90252	1294	-1691	9486	2.0	2.4	0.88	-3.31	0.13	1.00	0.05	3.14	0.02	--	--	
l	4	-84959	1068	-1537	8807	2.0	2.4	0.88	-3.11	0.13	1.00	0.04	2.99	0.01	--	--	
l	5	-83322	995	-1485	8586	2.0	2.3	0.88	-3.05	0.12	1.00	0.04	2.95	0.01	--	--	
½	2	-572404	28107	-1080	1243	0.0	--	0.89	-6.05	0.72	1.00	0.30	5.20	0.17	--	--	
½	3	-430462	21394	-686	926	0.0	--	0.89	-4.55	0.18	1.00	0.23	4.07	0.06	--	--	
½	4	-407413	20783	-386	939	0.0	--	0.89	-4.31	0.17	1.00	0.22	3.89	0.06	--	--	
½	5	-400271	20603	-288	925	0.0	--	0.89	-4.23	0.17	1.00	0.22	3.83	0.06	--	--	
0	2	-185741	14764	229	-7884	--	4.2	0.95	-6.78	0.86	1.00	0.54	5.74	0.28	--	--	
0	3	-139988	11169	95	-5980	--	4.3	0.95	-5.11	0.21	1.00	0.41	4.49	0.09	--	--	
0	4	-133215	10741	-26	-5739	--	4.3	0.95	-4.86	0.20	1.00	0.39	4.31	0.09	--	--	
0	5	-131096	10608	-71	-5676	--	4.3	0.95	-4.79	0.20	1.00	0.39	4.25	0.09	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 29 Descrizione: Maschio murario n. 29 su Cortile
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-17392	1600	77	0	3.8	17.6	0.39	-3.32	0.92	1.00	0.31	3.15	0.29	--	--	
l	3	-13034	1152	55	0	3.8	17.6	0.39	-2.49	0.23	1.00	0.22	2.53	0.09	--	--	
l	4	-12228	987	48	0	3.8	17.5	0.39	-2.34	0.21	1.00	0.19	2.41	0.08	--	--	
l	5	-11977	934	46	0	3.8	17.5	0.39	-2.29	0.21	1.00	0.18	2.38	0.08	--	--	
½	2	-101779	1419	48	0	0.0	--	0.61	-6.48	1.14	1.00	0.09	5.52	0.05	--	--	NON Verif.
½	3	-76637	1156	33	0	0.0	--	0.61	-4.88	0.29	1.00	0.07	4.32	0.02	--	--	
½	4	-72750	1240	24	0	0.0	--	0.61	-4.63	0.27	1.00	0.08	4.14	0.02	--	--	
½	5	-71541	1273	22	0	0.0	--	0.61	-4.56	0.27	1.00	0.08	4.08	0.02	--	--	
0	2	-40299	3495	380	0	--	0.0	1.00	-7.70	1.35	1.00	0.67	6.44	0.31	--	--	NON Verif.
0	3	-30295	2604	287	0	--	0.0	1.00	-5.79	0.34	1.00	0.50	5.00	0.10	--	--	
0	4	-28715	2425	274	0	--	0.0	1.00	-5.49	0.32	1.00	0.46	4.78	0.10	--	--	
0	5	-28213	2368	270	0	--	0.0	1.00	-5.39	0.31	1.00	0.45	4.70	0.10	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 30 Descrizione: Maschio murario n. 30 su Cortile
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-34061	2761	191	0	2.8	9.8	0.57	-3.23	0.61	1.00	0.26	3.08	0.25	--	--	
l	3	-25802	2011	137	0	2.8	9.8	0.57	-2.45	0.15	1.00	0.19	2.50	0.08	--	--	
l	4	-24728	1802	118	0	2.8	9.8	0.57	-2.35	0.15	1.00	0.17	2.42	0.07	--	--	
l	5	-24408	1731	112	0	2.8	9.8	0.57	-2.31	0.15	1.00	0.16	2.40	0.07	--	--	
½	2	-388119	6477	-511	3219	0.0	--	0.71	-7.24	1.09	1.00	0.12	6.09	0.06	--	--	NON Verif.
½	3	-293305	5128	-348	2528	0.0	--	0.71	-5.47	0.27	1.00	0.10	4.77	0.02	--	--	
½	4	-280350	5262	-267	2568	0.0	--	0.71	-5.23	0.26	1.00	0.10	4.58	0.02	--	--	
½	5	-276393	5324	-239	2591	0.0	--	0.71	-5.16	0.26	1.00	0.10	4.53	0.02	--	--	
0	2	-88343	9767	664	-626	--	0.7	0.99	-8.38	1.27	1.00	0.93	6.94	0.40	--	--	NON Verif.
0	3	-66916	7481	499	-505	--	0.8	0.98	-6.35	0.32	1.00	0.71	5.42	0.13	--	--	
0	4	-64284	7328	473	-535	--	0.8	0.98	-6.10	0.31	1.00	0.69	5.23	0.13	--	--	
0	5	-63487	7287	464	-548	--	0.9	0.98	-6.02	0.31	1.00	0.69	5.18	0.13	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 31 Descrizione: Maschio murario n. 31 su Cortile
altezza calcolata: 546.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-31955	190	-134	0	0.7	2.6	0.72	-3.39	0.50	1.00	0.02	3.21	0.02	--	--	
l	3	-24102	148	-99	0	0.7	2.6	0.72	-2.56	0.13	1.00	0.02	2.58	0.01	--	--	
l	4	-22926	142	-90	0	0.7	2.7	0.72	-2.44	0.12	1.00	0.02	2.49	0.01	--	--	
l	5	-22568	141	-88	0	0.7	2.7	0.72	-2.40	0.12	1.00	0.02	2.46	0.01	--	--	
½	2	-291511	2484	13	1466	0.0	--	0.80	-7.11	0.95	1.00	0.06	5.99	0.03	--	--	
½	3	-220320	1923	15	1138	0.0	--	0.80	-5.37	0.24	1.00	0.05	4.69	0.01	--	--	
½	4	-210694	1918	21	1162	0.0	--	0.80	-5.14	0.23	1.00	0.05	4.51	0.01	--	--	
½	5	-207752	1919	24	1169	0.0	--	0.80	-5.07	0.23	1.00	0.05	4.46	0.01	--	--	
0	2	-87722	1071	-467	1094	--	1.2	0.97	-8.23	1.13	1.00	0.10	6.83	0.04	--	--	NON Verif.
0	3	-66209	809	-334	814	--	1.2	0.97	-6.21	0.28	1.00	0.08	5.32	0.01	--	--	
0	4	-63238	772	-288	760	--	1.2	0.97	-5.94	0.27	1.00	0.07	5.11	0.01	--	--	
0	5	-62313	760	-272	742	--	1.2	0.98	-5.85	0.27	1.00	0.07	5.05	0.01	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **2.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 32 Descrizione: Maschio murario n. 32 su Cortile
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-37760	5221	105	-1380	2.6	8.5	0.60	-3.94	0.70	1.00	0.54	3.61	0.45	--	--	
l	3	-28499	3934	77	-1036	2.6	8.5	0.60	-2.97	0.18	1.00	0.41	2.89	0.14	--	--	
l	4	-27148	3720	70	-975	2.6	8.5	0.60	-2.83	0.17	1.00	0.39	2.78	0.14	--	--	
l	5	-26737	3656	68	-956	2.6	8.6	0.60	-2.79	0.17	1.00	0.38	2.75	0.14	--	--	
½	2	-199674	18145	413	658	0.0	--	0.74	-6.38	0.93	1.00	0.58	5.45	0.32	--	--	
½	3	-150641	13737	304	488	0.0	--	0.74	-4.81	0.23	1.00	0.44	4.27	0.10	--	--	
½	4	-143614	13228	277	459	0.0	--	0.74	-4.59	0.22	1.00	0.42	4.10	0.10	--	--	
½	5	-141454	13067	268	449	0.0	--	0.74	-4.52	0.22	1.00	0.42	4.05	0.10	--	--	
0	2	-57557	5082	7	-621	--	1.1	0.97	-6.42	0.96	1.00	0.57	5.47	0.31	--	--	
0	3	-43457	3850	4	-472	--	1.1	0.97	-4.84	0.24	1.00	0.43	4.29	0.10	--	--	
0	4	-41526	3703	3	-451	--	1.1	0.97	-4.63	0.23	1.00	0.41	4.13	0.10	--	--	
0	5	-40925	3657	2	-445	--	1.1	0.97	-4.56	0.23	1.00	0.41	4.08	0.10	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 33 Descrizione: Maschio murario n. 33 su Cortile
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-45393	4292	-394	1334	2.4	9.0	0.58	-4.19	0.78	1.00	0.40	3.80	0.31	--	--	
l	3	-33846	3323	-253	993	2.4	9.1	0.58	-3.13	0.19	1.00	0.31	3.00	0.10	--	--	
l	4	-31348	3396	-162	922	2.4	9.3	0.57	-2.90	0.18	1.00	0.31	2.83	0.11	--	--	
l	5	-30573	3416	-131	899	2.4	9.4	0.57	-2.82	0.18	1.00	0.32	2.78	0.11	--	--	
½	2	-210235	4987	-1731	-207	0.0	--	0.72	-6.77	1.00	1.00	0.16	5.74	0.08	--	--	NON Verif.
½	3	-157537	3677	-1278	-159	0.0	--	0.72	-5.08	0.25	1.00	0.12	4.47	0.03	--	--	
½	4	-147795	3280	-1167	-152	0.0	--	0.72	-4.76	0.24	1.00	0.11	4.23	0.02	--	--	
½	5	-144759	3159	-1131	-152	0.0	--	0.72	-4.66	0.23	1.00	0.10	4.16	0.02	--	--	
0	2	-53815	1196	-904	2181	--	4.1	0.89	-6.38	1.06	1.00	0.14	5.44	0.08	--	--	NON Verif.
0	3	-40411	870	-691	1627	--	4.0	0.89	-4.79	0.27	1.00	0.10	4.25	0.02	--	--	
0	4	-38128	751	-675	1511	--	4.0	0.89	-4.52	0.25	1.00	0.09	4.05	0.02	--	--	
0	5	-37418	714	-671	1475	--	3.9	0.90	-4.43	0.25	1.00	0.08	3.99	0.02	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 34 Descrizione: Maschio murario n. 34 su Cortile
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-45590	2685	-63	1676	2.5	9.8	0.56	-4.67	0.90	1.00	0.28	4.17	0.20	--	--	
l	3	-33940	2016	-4	1245	2.5	9.9	0.56	-3.48	0.22	1.00	0.21	3.27	0.06	--	--	
l	4	-31345	1910	73	1144	2.5	10.0	0.55	-3.21	0.21	1.00	0.20	3.07	0.06	--	--	
l	5	-30536	1878	100	1113	2.5	10.1	0.55	-3.13	0.20	1.00	0.19	3.01	0.06	--	--	
½	2	-246350	10930	-3030	359	0.0	--	0.71	-8.58	1.30	1.00	0.38	7.09	0.16	--	--	NON Verif.
½	3	-184470	8174	-2256	266	0.0	--	0.71	-6.42	0.32	1.00	0.28	5.48	0.05	--	--	
½	4	-172856	7646	-2095	242	0.0	--	0.70	-6.02	0.31	1.00	0.27	5.17	0.05	--	--	
½	5	-169250	7482	-2043	234	0.0	--	0.70	-5.89	0.30	1.00	0.26	5.08	0.05	--	--	
0	2	-64912	5881	-2742	-4941	--	7.6	0.76	-8.79	1.75	1.00	0.80	7.25	0.33	--	--	NON Verif.
0	3	-48772	4428	-2080	-3722	--	7.6	0.76	-6.61	0.44	1.00	0.60	5.61	0.11	--	--	
0	4	-46083	4212	-2003	-3538	--	7.7	0.76	-6.24	0.42	1.00	0.57	5.34	0.11	--	--	
0	5	-45252	4145	-1980	-3481	--	7.7	0.76	-6.13	0.41	1.00	0.56	5.26	0.11	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 35 Descrizione: Maschio murario n. 35 su Cortile
altezza calcolata: 546.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-34699	1129	68	0	3.0	11.5	0.53	-6.16	1.25	1.00	0.20	5.28	0.11	--	--	NON Verif.
l	3	-25957	812	55	0	3.0	11.5	0.53	-4.61	0.31	1.00	0.14	4.12	0.04	--	--	
l	4	-24289	700	56	0	3.0	11.6	0.53	-4.31	0.29	1.00	0.12	3.90	0.03	--	--	
l	5	-23764	665	57	0	3.0	11.6	0.53	-4.22	0.29	1.00	0.12	3.83	0.03	--	--	
½	2	-219001	21471	-1189	-1032	0.0	--	0.68	-8.97	1.40	1.00	0.88	7.38	0.36	--	--	NON Verif.
½	3	-164104	16128	-894	-779	0.0	--	0.68	-6.72	0.35	1.00	0.66	5.70	0.12	--	--	
½	4	-154168	15283	-845	-735	0.0	--	0.68	-6.31	0.33	1.00	0.63	5.39	0.12	--	--	
½	5	-151057	15014	-829	-722	0.0	--	0.68	-6.18	0.32	1.00	0.61	5.30	0.12	--	--	
0	2	-30283	3153	156	0	--	0.0	1.00	-6.56	1.03	1.00	0.68	5.58	0.37	--	--	NON Verif.
0	3	-22727	2370	118	0	--	0.0	1.00	-4.92	0.26	1.00	0.51	4.35	0.12	--	--	
0	4	-21437	2250	114	0	--	0.0	1.00	-4.64	0.24	1.00	0.49	4.14	0.12	--	--	
0	5	-21034	2214	113	0	--	0.0	1.00	-4.56	0.24	1.00	0.48	4.08	0.12	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 36 Descrizione: Maschio murario n. 36 su Cortile
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-76093	6012	-2100	-1101	2.5	2.7	0.82	-4.84	0.63	1.00	0.38	4.29	0.27	--	--	
l	3	-57027	4481	-1581	-826	2.5	2.7	0.82	-3.63	0.16	1.00	0.29	3.38	0.08	--	--	
l	4	-53420	4164	-1511	-772	2.5	2.7	0.83	-3.40	0.15	1.00	0.26	3.21	0.08	--	--	
l	5	-52306	4068	-1489	-757	2.5	2.7	0.83	-3.33	0.14	1.00	0.26	3.16	0.08	--	--	
½	2	-210421	11740	3135	6806	0.0	--	0.83	-5.30	0.68	1.00	0.30	4.63	0.19	--	--	
½	3	-157901	8561	2348	5079	0.0	--	0.83	-3.97	0.17	1.00	0.22	3.64	0.06	--	--	
½	4	-148658	7570	2187	4736	0.0	--	0.83	-3.74	0.16	1.00	0.19	3.47	0.05	--	--	
½	5	-145773	7254	2137	4626	0.0	--	0.83	-3.67	0.16	1.00	0.18	3.41	0.05	--	--	
0	2	-90697	5045	-1363	7752	--	8.5	0.86	-5.77	0.87	1.00	0.32	4.99	0.19	--	--	
0	3	-68228	3691	-1007	5808	--	8.5	0.86	-4.34	0.22	1.00	0.23	3.92	0.06	--	--	
0	4	-64646	3278	-913	5458	--	8.4	0.86	-4.11	0.21	1.00	0.21	3.75	0.06	--	--	
0	5	-63538	3149	-884	5350	--	8.4	0.86	-4.04	0.20	1.00	0.20	3.69	0.05	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 37 Descrizione: Maschio murario n. 37 Su Via dei Quartieri
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-90572	3107	-3136	9469	3.4	3.3	0.89	-3.11	0.38	1.00	0.11	2.99	0.11	--	--	
l	3	-67501	2302	-2366	7083	3.4	3.3	0.89	-2.32	0.09	1.00	0.08	2.40	0.03	--	--	
l	4	-62441	2065	-2280	6618	3.4	3.3	0.89	-2.14	0.09	1.00	0.07	2.27	0.03	--	--	
l	5	-60872	1993	-2251	6477	3.4	3.3	0.89	-2.09	0.08	1.00	0.07	2.23	0.03	--	--	
½	2	-539789	826	-2378	17396	0.0	--	0.89	-4.27	0.51	1.00	0.01	3.86	0.01	--	--	
½	3	-403529	691	-1454	13038	0.0	--	0.89	-3.19	0.13	1.00	0.01	3.05	0.00	--	--	
½	4	-376453	793	-726	12376	0.0	--	0.89	-2.98	0.12	1.00	0.01	2.89	0.00	--	--	
½	5	-367976	830	-484	12142	0.0	--	0.89	-2.91	0.12	1.00	0.01	2.84	0.00	--	--	
0	2	-187397	9261	5364	21163	--	11.3	0.90	-5.00	0.67	1.00	0.25	4.41	0.17	--	--	
0	3	-140743	6843	4305	15701	--	11.2	0.90	-3.76	0.17	1.00	0.18	3.48	0.05	--	--	
0	4	-132845	6204	4666	14440	--	10.9	0.91	-3.55	0.16	1.00	0.17	3.32	0.05	--	--	
0	5	-130372	6003	4784	14030	--	10.8	0.91	-3.48	0.15	1.00	0.16	3.27	0.05	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 38 Descrizione: Maschio murario n. 38 su via dei Quartieri
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-72962	676	-3278	6042	2.5	0.6	0.83	-3.68	0.47	1.00	0.03	3.42	0.03	--	--	
l	3	-54294	489	-2514	4454	2.5	0.5	0.83	-2.74	0.12	1.00	0.02	2.71	0.01	--	--	
l	4	-50049	442	-2501	4043	2.5	0.6	0.83	-2.52	0.11	1.00	0.02	2.55	0.01	--	--	
l	5	-48733	424	-2497	3909	2.5	0.6	0.83	-2.46	0.11	1.00	0.02	2.50	0.01	--	--	
½	2	-370906	1012	-7545	-3208	0.0	--	0.89	-4.59	0.55	1.00	0.01	4.10	0.01	--	--	
½	3	-276806	694	-5417	-2461	0.0	--	0.89	-3.43	0.14	1.00	0.01	3.23	0.00	--	--	
½	4	-257327	541	-4646	-2426	0.0	--	0.89	-3.18	0.13	1.00	0.01	3.05	0.00	--	--	
½	5	-251208	487	-4392	-2409	0.0	--	0.89	-3.11	0.12	1.00	0.01	2.99	0.00	--	--	
0	2	-139799	2239	3080	-1034	--	0.7	0.99	-6.08	0.74	1.00	0.10	5.22	0.06	--	--	
0	3	-104819	1686	2626	-794	--	0.8	0.99	-4.56	0.18	1.00	0.07	4.08	0.02	--	--	
0	4	-98625	1598	3139	-771	--	0.8	0.99	-4.29	0.17	1.00	0.07	3.88	0.02	--	--	
0	5	-96674	1573	3309	-766	--	0.8	0.99	-4.21	0.17	1.00	0.07	3.82	0.02	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **2.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 39 Descrizione: Maschio murario n. 39 su via dei Quartieri
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-37586	6197	-3463	-3629	6.8	14.8	0.68	-3.18	0.50	1.00	0.52	3.04	0.52	--	--	
l	3	-27882	4532	-2588	-2697	6.8	14.9	0.68	-2.36	0.12	1.00	0.38	2.43	0.16	--	--	
l	4	-25601	4036	-2446	-2487	6.8	15.0	0.67	-2.16	0.11	1.00	0.34	2.28	0.15	--	--	
l	5	-24879	3876	-2398	-2422	6.8	15.0	0.67	-2.10	0.11	1.00	0.33	2.24	0.15	--	--	
½	2	-347100	997	-14797	6039	0.0	--	0.81	-4.94	0.66	1.00	0.01	4.36	0.01	--	--	
½	3	-258696	715	-10868	4502	0.0	--	0.81	-3.68	0.16	1.00	0.01	3.42	0.00	--	--	
½	4	-240224	639	-9844	4188	0.0	--	0.81	-3.42	0.15	1.00	0.01	3.22	0.00	--	--	
½	5	-234376	608	-9507	4084	0.0	--	0.80	-3.33	0.15	1.00	0.01	3.16	0.00	--	--	
0	2	-121003	6313	-2012	-5531	--	4.6	0.92	-6.19	0.89	1.00	0.32	5.30	0.18	--	--	
0	3	-90712	4685	-1285	-4101	--	4.5	0.93	-4.64	0.22	1.00	0.24	4.14	0.06	--	--	
0	4	-85405	4298	-745	-3755	--	4.4	0.93	-4.37	0.21	1.00	0.22	3.94	0.06	--	--	
0	5	-83728	4176	-569	-3643	--	4.4	0.93	-4.28	0.20	1.00	0.21	3.87	0.06	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 40 Descrizione: Maschio murario n. 40 su via dei quartieri
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-69476	5384	918	-19	2.2	1.5	0.87	-2.94	0.36	1.00	0.23	2.86	0.24	--	--	
l	3	-52016	3891	677	-31	2.2	1.5	0.87	-2.20	0.09	1.00	0.16	2.31	0.07	--	--	
l	4	-48712	3344	609	-57	2.2	1.5	0.87	-2.06	0.08	1.00	0.14	2.20	0.06	--	--	
l	5	-47676	3166	587	-69	2.2	1.4	0.87	-2.01	0.08	1.00	0.13	2.17	0.06	--	--	
½	2	-331323	20467	-14754	4377	0.0	--	0.89	-4.39	0.53	1.00	0.27	3.96	0.21	--	--	
½	3	-248734	15203	-10917	3317	0.0	--	0.89	-3.30	0.13	1.00	0.20	3.13	0.06	--	--	
½	4	-234775	14005	-10008	3220	0.0	--	0.89	-3.11	0.12	1.00	0.19	3.00	0.06	--	--	
½	5	-230415	13619	-9714	3185	0.0	--	0.89	-3.06	0.12	1.00	0.18	2.95	0.06	--	--	
0	2	-112460	11654	-11340	-10366	--	9.2	0.86	-5.09	0.71	1.00	0.53	4.48	0.35	--	--	
0	3	-84584	8692	-8402	-7745	--	9.2	0.86	-3.83	0.18	1.00	0.39	3.53	0.11	--	--	
0	4	-80230	8083	-7714	-7231	--	9.0	0.86	-3.63	0.17	1.00	0.37	3.38	0.11	--	--	
0	5	-78867	7889	-7494	-7074	--	9.0	0.86	-3.57	0.17	1.00	0.36	3.34	0.11	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 41 Descrizione: Maschio murario n. 41 su via dei quartieri
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-36125	499	887	0	2.3	0.7	0.84	-2.63	0.33	1.00	0.04	2.63	0.04	--	--	
l	3	-27152	335	666	0	2.3	0.7	0.84	-1.98	0.08	1.00	0.02	2.14	0.01	--	--	
l	4	-25751	217	629	0	2.3	0.7	0.84	-1.87	0.08	1.00	0.02	2.07	0.01	--	--	
l	5	-25311	179	617	0	2.3	0.7	0.84	-1.84	0.08	1.00	0.01	2.04	0.01	--	--	
½	2	-160044	16000	-2790	795	0.0	--	0.89	-3.61	0.43	1.00	0.36	3.37	0.32	--	--	
½	3	-120582	12070	-2113	594	0.0	--	0.89	-2.72	0.11	1.00	0.27	2.70	0.10	--	--	
½	4	-114964	11540	-2040	554	0.0	--	0.89	-2.59	0.10	1.00	0.26	2.60	0.10	--	--	
½	5	-113219	11374	-2017	543	0.0	--	0.89	-2.55	0.10	1.00	0.26	2.57	0.10	--	--	
0	2	-33916	4023	-768	-84	--	0.2	0.99	-2.79	0.34	1.00	0.33	2.75	0.36	--	--	
0	3	-25624	3044	-587	-64	--	0.2	0.99	-2.11	0.09	1.00	0.25	2.24	0.11	--	--	
0	4	-24589	2927	-579	-58	--	0.2	0.99	-2.02	0.08	1.00	0.24	2.18	0.11	--	--	
0	5	-24269	2891	-576	-57	--	0.2	0.99	-2.00	0.08	1.00	0.24	2.16	0.11	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **2.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 42 Descrizione: Maschio murario n. 42
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-47456	2626	-121	-2688	1.8	3.9	0.82	-2.87	0.37	1.00	0.16	2.81	0.17	--	--	
l	3	-35731	2032	-88	-2008	1.8	3.9	0.82	-2.16	0.09	1.00	0.12	2.28	0.05	--	--	
l	4	-33903	2037	-79	-1880	1.8	3.9	0.82	-2.05	0.09	1.00	0.12	2.20	0.06	--	--	
l	5	-33360	2045	-76	-1839	1.7	4.0	0.82	-2.01	0.09	1.00	0.12	2.17	0.06	--	--	
½	2	-127817	3978	-1294	1492	0.0	--	0.89	-4.05	0.49	1.00	0.13	3.70	0.10	--	--	
½	3	-96291	2893	-1061	1106	0.0	--	0.89	-3.05	0.12	1.00	0.09	2.95	0.03	--	--	
½	4	-91544	2522	-1230	1015	0.0	--	0.89	-2.90	0.12	1.00	0.08	2.83	0.03	--	--	
½	5	-90093	2405	-1283	988	0.0	--	0.89	-2.85	0.11	1.00	0.08	2.80	0.03	--	--	
0	2	-48515	1625	-505	-607	--	1.3	0.97	-3.60	0.45	1.00	0.12	3.36	0.11	--	--	
0	3	-36661	1186	-379	-470	--	1.3	0.97	-2.72	0.11	1.00	0.09	2.70	0.03	--	--	
0	4	-35121	1042	-362	-471	--	1.3	0.97	-2.61	0.11	1.00	0.08	2.61	0.03	--	--	
0	5	-34651	995	-356	-470	--	1.4	0.97	-2.57	0.11	1.00	0.07	2.59	0.03	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 43 Descrizione: Maschio murario n. 43 su via san Domenico
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----
s		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	2	-77431	3320	-929	5645	0.9	6.1	0.74	-2.39	0.35	1.00	0.10	2.45	0.13	--	--	
l	3	-58052	2497	-681	4191	0.9	6.1	0.74	-1.79	0.09	1.00	0.08	2.00	0.04	--	--	
l	4	-54599	2382	-621	3863	0.9	6.1	0.74	-1.68	0.08	1.00	0.07	1.92	0.04	--	--	
l	5	-53543	2349	-600	3752	0.9	6.1	0.74	-1.65	0.08	1.00	0.07	1.90	0.04	--	--	
½	2	-199558	4350	193	-423	0.0	--	0.85	-4.16	0.52	1.00	0.09	3.78	0.07	--	--	
½	3	-150086	3134	188	-366	0.0	--	0.85	-3.13	0.13	1.00	0.07	3.01	0.02	--	--	
½	4	-142194	2713	239	-435	0.0	--	0.85	-2.97	0.12	1.00	0.06	2.89	0.02	--	--	
½	5	-139746	2579	257	-460	0.0	--	0.86	-2.92	0.12	1.00	0.05	2.85	0.02	--	--	
0	2	-47014	725	1229	-970	--	2.1	0.95	-3.26	0.43	1.00	0.05	3.11	0.05	--	--	
0	3	-35440	512	962	-732	--	2.1	0.95	-2.46	0.11	1.00	0.04	2.50	0.01	--	--	
0	4	-33789	425	991	-702	--	2.1	0.95	-2.34	0.10	1.00	0.03	2.42	0.01	--	--	
0	5	-33270	397	1000	-689	--	2.1	0.95	-2.31	0.10	1.00	0.03	2.39	0.01	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 44 Descrizione: Maschio murario n. 44 su via san domenico
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-44739	1523	-2604	-3137	4.3	8.6	0.76	-2.47	0.35	1.00	0.08	2.51	0.10	--	--	
l	3	-33551	1166	-1975	-2360	4.3	8.7	0.76	-1.85	0.09	1.00	0.06	2.05	0.03	--	--	
l	4	-31532	1108	-1923	-2224	4.3	8.8	0.76	-1.74	0.08	1.00	0.06	1.97	0.03	--	--	
l	5	-30906	1093	-1905	-2183	4.3	8.8	0.75	-1.71	0.08	1.00	0.06	1.94	0.03	--	--	
½	2	-302440	372	2817	-929	0.0	--	0.87	-3.91	0.48	1.00	0.00	3.59	0.00	--	--	
½	3	-227438	155	2364	-757	0.0	--	0.87	-2.94	0.12	1.00	0.00	2.86	0.00	--	--	
½	4	-215216	2	2735	-817	0.0	--	0.87	-2.78	0.11	1.00	0.00	2.74	0.00	--	--	
½	5	-211439	57	2859	-844	0.0	--	0.86	-2.73	0.11	1.00	0.00	2.71	0.00	--	--	
0	2	-63390	1127	4174	-405	--	0.6	0.99	-3.28	0.41	1.00	0.06	3.12	0.06	--	--	
0	3	-47808	853	3259	-311	--	0.6	0.99	-2.48	0.10	1.00	0.04	2.52	0.02	--	--	
0	4	-45569	795	3351	-302	--	0.7	0.99	-2.36	0.10	1.00	0.04	2.43	0.02	--	--	
0	5	-44868	776	3382	-300	--	0.7	0.99	-2.32	0.10	1.00	0.04	2.40	0.02	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **2.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 45 Descrizione: Maschio murario n. 45 su via san domenico
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	2	-77334	702	-3530	802	2.1	0.8	0.85	-3.30	0.42	1.00	0.03	3.13	0.03	--	--	
l	3	-57971	528	-2677	613	2.2	0.8	0.85	-2.47	0.10	1.00	0.02	2.51	0.01	--	--	
l	4	-54278	514	-2601	595	2.2	0.8	0.85	-2.31	0.10	1.00	0.02	2.40	0.01	--	--	
l	5	-53152	509	-2576	594	2.2	0.8	0.85	-2.27	0.10	1.00	0.02	2.36	0.01	--	--	
½	2	-256155	17669	3002	-9307	0.0	--	0.89	-4.17	0.50	1.00	0.29	3.79	0.23	--	--	
½	3	-192653	13328	2472	-7047	0.0	--	0.89	-3.13	0.13	1.00	0.22	3.01	0.07	--	--	
½	4	-181949	12620	2792	-6768	0.0	--	0.89	-2.96	0.12	1.00	0.21	2.88	0.07	--	--	
½	5	-178658	12402	2898	-6681	0.0	--	0.89	-2.91	0.12	1.00	0.20	2.84	0.07	--	--	
0	2	-89475	8158	5165	6548	--	7.3	0.89	-4.13	0.56	1.00	0.38	3.75	0.30	--	--	
0	3	-67450	6162	4042	4921	--	7.3	0.89	-3.11	0.14	1.00	0.28	2.99	0.09	--	--	
0	4	-64138	5874	4178	4645	--	7.2	0.89	-2.96	0.13	1.00	0.27	2.88	0.09	--	--	
0	5	-63112	5785	4223	4557	--	7.2	0.89	-2.91	0.13	1.00	0.27	2.84	0.09	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 46 Descrizione: Maschio murario n. 46 su via san domenico
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-34926	3780	-1140	394	3.0	6.3	0.79	-2.36	0.32	1.00	0.26	2.43	0.32	--	--	
l	3	-26111	2830	-857	295	3.1	6.3	0.79	-1.77	0.08	1.00	0.19	1.98	0.10	--	--	
l	4	-24281	2681	-820	274	3.1	6.5	0.79	-1.64	0.07	1.00	0.18	1.89	0.10	--	--	
l	5	-23728	2630	-807	268	3.1	6.5	0.79	-1.61	0.07	1.00	0.18	1.86	0.10	--	--	
½	2	-242659	5105	-1615	-2357	0.0	--	0.88	-4.38	0.53	1.00	0.09	3.94	0.07	--	--	
½	3	-182446	3846	-1136	-1791	0.0	--	0.88	-3.29	0.13	1.00	0.07	3.13	0.02	--	--	
½	4	-172368	3672	-919	-1741	0.0	--	0.88	-3.11	0.13	1.00	0.07	2.99	0.02	--	--	
½	5	-169265	3612	-848	-1726	0.0	--	0.88	-3.05	0.12	1.00	0.07	2.95	0.02	--	--	
0	2	-87967	2789	1145	2343	--	2.7	0.94	-5.95	0.77	1.00	0.19	5.12	0.11	--	--	
0	3	-66325	2071	919	1749	--	2.6	0.94	-4.49	0.19	1.00	0.14	4.03	0.03	--	--	
0	4	-63172	1925	995	1633	--	2.6	0.94	-4.27	0.18	1.00	0.13	3.87	0.03	--	--	
0	5	-62189	1875	1020	1596	--	2.6	0.94	-4.21	0.18	1.00	0.13	3.82	0.03	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 47 Descrizione: Maschio murario n. 47 su via san domenico
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-39196	662	206	-391	2.8	4.4	0.84	-2.34	0.30	1.00	0.04	2.41	0.05	--	--	
l	3	-29446	520	153	-296	2.8	4.5	0.84	-1.76	0.07	1.00	0.03	1.98	0.02	--	--	
l	4	-27802	561	141	-288	2.8	4.5	0.84	-1.66	0.07	1.00	0.03	1.90	0.02	--	--	
l	5	-27288	572	137	-285	2.8	4.5	0.84	-1.63	0.07	1.00	0.03	1.88	0.02	--	--	
½	2	-233483	5008	-3172	4343	0.0	--	0.89	-4.52	0.54	1.00	0.10	4.05	0.07	--	--	
½	3	-175878	3801	-2411	3274	0.0	--	0.89	-3.40	0.14	1.00	0.07	3.21	0.02	--	--	
½	4	-167148	3631	-2342	3118	0.0	--	0.89	-3.23	0.13	1.00	0.07	3.08	0.02	--	--	
½	5	-164430	3584	-2321	3071	0.0	--	0.89	-3.18	0.13	1.00	0.07	3.04	0.02	--	--	
0	2	-81516	4329	-825	-3056	--	3.7	0.93	-4.86	0.63	1.00	0.26	4.31	0.18	--	--	
0	3	-61556	3305	-635	-2318	--	3.8	0.93	-3.67	0.16	1.00	0.20	3.41	0.06	--	--	
0	4	-58862	3224	-631	-2232	--	3.8	0.93	-3.51	0.15	1.00	0.19	3.29	0.06	--	--	
0	5	-58026	3201	-631	-2212	--	3.8	0.93	-3.46	0.15	1.00	0.19	3.26	0.06	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **2.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 48 Descrizione: Maschio murario n. 48 su via san Domenico
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-48413	1111	-214	606	2.7	3.4	0.87	-2.83	0.35	1.00	0.06	2.78	0.07	--	--	
l	3	-36351	821	-160	453	2.7	3.4	0.87	-2.13	0.09	1.00	0.05	2.25	0.02	--	--	
l	4	-34314	740	-150	427	2.7	3.4	0.87	-2.01	0.08	1.00	0.04	2.17	0.02	--	--	
l	5	-33680	715	-146	418	2.7	3.4	0.87	-1.97	0.08	1.00	0.04	2.14	0.02	--	--	
½	2	-254114	12793	239	-3188	0.0	--	0.89	-4.58	0.55	1.00	0.23	4.10	0.17	--	--	
½	3	-191309	9652	173	-2421	0.0	--	0.89	-3.45	0.14	1.00	0.17	3.25	0.05	--	--	
½	4	-181710	9198	150	-2354	0.0	--	0.89	-3.28	0.13	1.00	0.17	3.12	0.05	--	--	
½	5	-178709	9061	142	-2329	0.0	--	0.89	-3.22	0.13	1.00	0.16	3.08	0.05	--	--	
0	2	-75885	8991	-79	2461	--	3.2	0.93	-4.77	0.61	1.00	0.57	4.24	0.40	--	--	
0	3	-57249	6773	-66	1854	--	3.2	0.93	-3.60	0.15	1.00	0.43	3.36	0.13	--	--	
0	4	-54670	6444	-75	1768	--	3.2	0.93	-3.44	0.15	1.00	0.41	3.24	0.13	--	--	
0	5	-53870	6342	-79	1742	--	3.2	0.93	-3.39	0.15	1.00	0.40	3.20	0.12	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 49 Descrizione: Maschio murario n. 49 su via san Domenico
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-50357	9	-127	200	2.5	2.3	0.88	-2.49	0.30	1.00	0.00	2.53	0.00	--	--	
l	3	-37854	43	-100	153	2.5	2.3	0.88	-1.87	0.08	1.00	0.00	2.07	0.00	--	--	
l	4	-35622	122	-104	148	2.5	2.3	0.88	-1.76	0.07	1.00	0.01	1.98	0.00	--	--	
l	5	-34945	149	-105	143	2.5	2.3	0.88	-1.73	0.07	1.00	0.01	1.96	0.00	--	--	
½	2	-242060	614	-1434	-739	0.0	--	0.89	-3.99	0.48	1.00	0.01	3.66	0.01	--	--	
½	3	-182381	408	-1134	-563	0.0	--	0.89	-3.01	0.12	1.00	0.01	2.92	0.00	--	--	
½	4	-173079	297	-1193	-558	0.0	--	0.89	-2.86	0.11	1.00	0.00	2.80	0.00	--	--	
½	5	-170221	260	-1212	-544	0.0	--	0.89	-2.81	0.11	1.00	0.00	2.77	0.00	--	--	
0	2	-111117	2213	-1013	-1249	--	1.1	0.98	-5.50	0.67	1.00	0.11	4.79	0.07	--	--	
0	3	-83878	1718	-778	-987	--	1.2	0.98	-4.15	0.17	1.00	0.09	3.77	0.02	--	--	
0	4	-80121	1725	-774	-1015	--	1.3	0.98	-3.97	0.16	1.00	0.09	3.63	0.02	--	--	
0	5	-78950	1729	-773	-1025	--	1.3	0.98	-3.91	0.16	1.00	0.09	3.59	0.02	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 50 Descrizione: Maschio murario n. 50 su via san Domenico
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-52841	1093	-77	13	2.7	3.9	0.86	-2.77	0.35	1.00	0.06	2.73	0.06	--	--	
l	3	-39544	893	-59	13	2.8	3.9	0.86	-2.07	0.09	1.00	0.05	2.21	0.02	--	--	
l	4	-37090	978	-58	17	2.8	3.9	0.86	-1.94	0.08	1.00	0.05	2.12	0.02	--	--	
l	5	-36326	1008	-57	17	2.8	3.9	0.86	-1.90	0.08	1.00	0.05	2.09	0.03	--	--	
½	2	-252705	4443	-2413	150	0.0	--	0.89	-4.41	0.53	1.00	0.08	3.97	0.06	--	--	
½	3	-189707	3439	-1819	104	0.0	--	0.89	-3.31	0.13	1.00	0.06	3.14	0.02	--	--	
½	4	-179208	3453	-1738	71	0.0	--	0.89	-3.13	0.13	1.00	0.06	3.00	0.02	--	--	
½	5	-175881	3460	-1712	62	0.0	--	0.89	-3.07	0.12	1.00	0.06	2.96	0.02	--	--	
0	2	-108430	6483	-969	-3822	--	3.5	0.94	-5.68	0.73	1.00	0.34	4.92	0.21	--	--	
0	3	-81643	4940	-737	-2927	--	3.6	0.94	-4.27	0.18	1.00	0.26	3.86	0.07	--	--	
0	4	-77665	4811	-718	-2877	--	3.7	0.94	-4.06	0.17	1.00	0.25	3.71	0.07	--	--	
0	5	-76399	4772	-712	-2864	--	3.7	0.94	-4.00	0.17	1.00	0.25	3.66	0.07	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cm^q fvk0: **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n: **0.75** β, coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ: **1.00**

Maschio num. 51 Descrizione: Maschio murario n. 51 su via san Domenico
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	φ/φ _t /φ _b	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-58093	7653	-1205	-1936	4.3	6.7	0.82	-3.38	0.44	1.00	0.45	3.20	0.42	--	--	
l	3	-43260	5743	-859	-1374	4.3	6.7	0.81	-2.52	0.11	1.00	0.33	2.55	0.13	--	--	
l	4	-39982	5404	-728	-1145	4.3	6.8	0.81	-2.33	0.10	1.00	0.31	2.41	0.13	--	--	
l	5	-38960	5298	-685	-1071	4.3	6.9	0.81	-2.27	0.10	1.00	0.31	2.36	0.13	--	--	
½	2	-392471	9143	-10697	-915	0.0	--	0.89	-4.42	0.53	1.00	0.10	3.98	0.08	--	--	
½	3	-293533	6842	-7915	-583	0.0	--	0.89	-3.31	0.13	1.00	0.08	3.14	0.02	--	--	
½	4	-274498	6435	-7280	-371	0.0	--	0.89	-3.09	0.12	1.00	0.07	2.98	0.02	--	--	
½	5	-268547	6303	-7071	-293	0.0	--	0.89	-3.03	0.12	1.00	0.07	2.93	0.02	--	--	
0	2	-134618	16026	-2167	-13216	--	9.8	0.86	-5.65	0.79	1.00	0.67	4.90	0.41	--	--	
0	3	-101204	12073	-1648	-9969	--	9.9	0.86	-4.25	0.20	1.00	0.51	3.85	0.13	--	--	
0	4	-95868	11507	-1599	-9514	--	9.9	0.86	-4.02	0.19	1.00	0.48	3.68	0.13	--	--	
0	5	-94194	11328	-1585	-9371	--	9.9	0.86	-3.95	0.18	1.00	0.48	3.62	0.13	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **52** Descrizione: Maschio murario n. 52 su via san Domenico
altezza calcolata: **546.00** cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-77899	4186	376	669	2.4	1.1	0.85	-3.17	0.40	1.00	0.17	3.04	0.17	--	--	
l	3	-58227	3161	285	501	2.4	1.1	0.85	-2.37	0.10	1.00	0.13	2.44	0.05	--	--	
l	4	-54352	2981	278	461	2.4	1.1	0.85	-2.21	0.09	1.00	0.12	2.32	0.05	--	--	
l	5	-53157	2927	276	455	2.4	1.1	0.85	-2.16	0.09	1.00	0.12	2.28	0.05	--	--	
½	2	-396013	4373	-9717	-1374	0.0	--	0.89	-4.66	0.56	1.00	0.05	4.15	0.04	--	--	
½	3	-296939	3180	-7297	-1008	0.0	--	0.89	-3.49	0.14	1.00	0.04	3.28	0.01	--	--	
½	4	-279562	2750	-6881	-904	0.0	--	0.89	-3.29	0.13	1.00	0.03	3.12	0.01	--	--	
½	5	-274110	2610	-6750	-858	0.0	--	0.89	-3.22	0.13	1.00	0.03	3.08	0.01	--	--	
0	2	-146003	13183	-2695	-11087	--	7.6	0.90	-5.94	0.79	1.00	0.54	5.12	0.31	--	--	
0	3	-109718	9809	-2084	-8303	--	7.6	0.90	-4.46	0.20	1.00	0.40	4.01	0.10	--	--	
0	4	-103928	9096	-2076	-7787	--	7.5	0.90	-4.23	0.19	1.00	0.37	3.83	0.10	--	--	
0	5	-102103	8868	-2077	-7618	--	7.5	0.90	-4.15	0.18	1.00	0.36	3.78	0.10	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 53 Descrizione: Maschio murario n. 53 su via san domenico
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-64036	3445	-4776	-205	2.3	0.2	0.83	-3.44	0.45	1.00	0.19	3.24	0.17	--	--	
l	3	-47602	2550	-3430	-134	2.3	0.2	0.83	-2.56	0.11	1.00	0.14	2.58	0.05	--	--	
l	4	-43990	2292	-2958	-94	2.3	0.4	0.83	-2.37	0.10	1.00	0.12	2.43	0.05	--	--	
l	5	-42851	2210	-2800	-83	2.3	0.4	0.83	-2.30	0.10	1.00	0.12	2.39	0.05	--	--	
½	2	-262992	15511	-5356	3989	0.0	--	0.89	-4.71	0.57	1.00	0.28	4.19	0.20	--	--	
½	3	-196553	11559	-3987	2995	0.0	--	0.89	-3.52	0.14	1.00	0.21	3.30	0.06	--	--	
½	4	-183998	10717	-3715	2842	0.0	--	0.89	-3.30	0.13	1.00	0.19	3.13	0.06	--	--	
½	5	-180009	10448	-3626	2789	0.0	--	0.89	-3.23	0.13	1.00	0.19	3.08	0.06	--	--	
0	2	-87670	8660	466	-8208	--	9.4	0.83	-4.71	0.68	1.00	0.47	4.20	0.33	--	--	
0	3	-65760	6504	307	-6139	--	9.3	0.83	-3.54	0.17	1.00	0.35	3.31	0.11	--	--	
0	4	-62068	6137	208	-5755	--	9.3	0.83	-3.34	0.16	1.00	0.33	3.16	0.10	--	--	
0	5	-60896	6022	175	-5634	--	9.3	0.83	-3.27	0.16	1.00	0.32	3.12	0.10	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 54 Descrizione: Maschio murario n. 54 su via san Domenico
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-20959	1044	546	0	2.4	1.2	0.85	-2.51	0.31	1.00	0.13	2.54	0.15	--	--	
l	3	-15759	749	411	0	2.4	1.2	0.85	-1.89	0.08	1.00	0.09	2.08	0.04	--	--	
l	4	-14950	625	391	0	2.4	1.3	0.86	-1.79	0.07	1.00	0.07	2.00	0.04	--	--	
l	5	-14708	585	385	0	2.4	1.3	0.86	-1.76	0.07	1.00	0.07	1.98	0.04	--	--	
½	2	-87135	1499	-881	0	0.0	--	0.89	-3.48	0.42	1.00	0.06	3.27	0.05	--	--	
½	3	-65600	1168	-683	0	0.0	--	0.89	-2.62	0.11	1.00	0.05	2.62	0.02	--	--	
½	4	-62453	1205	-690	0	0.0	--	0.89	-2.49	0.10	1.00	0.05	2.53	0.02	--	--	
½	5	-61493	1220	-692	0	0.0	--	0.89	-2.46	0.10	1.00	0.05	2.50	0.02	--	--	
0	2	-20759	915	423	0	--	0.0	1.00	-2.49	0.30	1.00	0.11	2.53	0.13	--	--	
0	3	-15684	686	301	0	--	0.0	1.00	-1.88	0.08	1.00	0.08	2.07	0.04	--	--	
0	4	-15058	642	250	0	--	0.0	1.00	-1.80	0.07	1.00	0.08	2.01	0.04	--	--	
0	5	-14866	627	234	0	--	0.0	1.00	-1.78	0.07	1.00	0.08	2.00	0.04	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 55 Descrizione: Maschio murario n. 55 Interno lato scala
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-15378	516	-150	0	0.0	7.1	0.66	-3.33	0.54	1.00	0.11	3.16	0.11	--	--	
l	3	-11493	402	-115	0	0.0	7.2	0.66	-2.49	0.13	1.00	0.09	2.53	0.03	--	--	
l	4	-10722	413	-113	0	0.0	7.2	0.66	-2.32	0.13	1.00	0.09	2.40	0.04	--	--	
l	5	-10477	416	-112	0	0.0	7.3	0.66	-2.27	0.12	1.00	0.09	2.36	0.04	--	--	
½	2	-47789	10596	-241	0	0.0	--	0.79	-5.17	0.70	1.00	1.15	4.54	0.76	--	--	
½	3	-36021	8042	-182	0	0.0	--	0.79	-3.90	0.18	1.00	0.87	3.58	0.24	--	--	
½	4	-34262	7763	-172	0	0.0	--	0.79	-3.71	0.17	1.00	0.84	3.44	0.24	--	--	
½	5	-33722	7678	-169	0	0.0	--	0.79	-3.65	0.17	1.00	0.83	3.40	0.24	--	--	
0	2	-25407	820	3	0	--	0.0	1.00	-5.50	0.74	1.00	0.18	4.78	0.11	--	--	
0	3	-19162	625	3	0	--	0.0	1.00	-4.15	0.19	1.00	0.14	3.77	0.04	--	--	
0	4	-18275	607	4	0	--	0.0	1.00	-3.96	0.18	1.00	0.13	3.63	0.04	--	--	
0	5	-17998	602	4	0	--	0.0	1.00	-3.90	0.18	1.00	0.13	3.58	0.04	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 56 Descrizione: Maschio murario n. 56 interno lato scala
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-49390	6343	389	318	0.0	2.2	0.79	-2.95	0.40	1.00	0.38	2.87	0.40	--	--	
l	3	-37109	4848	293	212	0.0	2.2	0.79	-2.21	0.10	1.00	0.29	2.32	0.12	--	--	
l	4	-34968	4715	280	143	0.0	2.2	0.79	-2.09	0.09	1.00	0.28	2.22	0.13	--	--	
l	5	-34301	4680	275	119	0.0	2.2	0.79	-2.05	0.09	1.00	0.28	2.20	0.13	--	--	
½	2	-122219	2715	992	7606	0.0	--	0.87	-3.42	0.42	1.00	0.08	3.22	0.07	--	--	
½	3	-91875	2095	755	5788	0.0	--	0.87	-2.57	0.11	1.00	0.06	2.59	0.02	--	--	
½	4	-86802	2065	737	5609	0.0	--	0.87	-2.43	0.10	1.00	0.06	2.48	0.02	--	--	
½	5	-85225	2061	732	5561	0.0	--	0.87	-2.38	0.10	1.00	0.06	2.45	0.02	--	--	
0	2	-66574	169	545	5358	--	8.0	0.85	-4.13	0.60	1.00	0.01	3.76	0.01	--	--	
0	3	-50191	141	409	4061	--	8.1	0.85	-3.12	0.15	1.00	0.01	3.00	0.00	--	--	
0	4	-47781	158	388	3918	--	8.2	0.84	-2.97	0.14	1.00	0.01	2.88	0.00	--	--	
0	5	-47035	164	381	3873	--	8.2	0.84	-2.92	0.14	1.00	0.01	2.85	0.00	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 57 Descrizione: Maschio murario n. 57 interno lato scala
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-74627	8929	456	2925	0.0	2.5	0.78	-3.32	0.45	1.00	0.40	3.15	0.38	--	--	
l	3	-56039	6652	340	2201	0.0	2.5	0.78	-2.49	0.11	1.00	0.30	2.53	0.12	--	--	
l	4	-52801	6193	316	2101	0.0	2.6	0.78	-2.35	0.11	1.00	0.28	2.42	0.11	--	--	
l	5	-51791	6045	308	2069	0.0	2.6	0.78	-2.30	0.11	1.00	0.27	2.39	0.11	--	--	
½	2	-313170	14593	-2149	2912	0.0	--	0.87	-4.33	0.54	1.00	0.20	3.91	0.15	--	--	
½	3	-235970	10813	-1579	2178	0.0	--	0.87	-3.27	0.13	1.00	0.15	3.11	0.05	--	--	
½	4	-224295	9952	-1434	2067	0.0	--	0.87	-3.10	0.13	1.00	0.14	2.99	0.05	--	--	
½	5	-220690	9675	-1386	2035	0.0	--	0.87	-3.05	0.13	1.00	0.13	2.95	0.05	--	--	
0	2	-113985	3955	-1098	-4976	--	4.4	0.94	-5.06	0.66	1.00	0.18	4.46	0.12	--	--	
0	3	-86009	2973	-810	-3782	--	4.4	0.94	-3.82	0.17	1.00	0.13	3.53	0.04	--	--	
0	4	-82053	2823	-743	-3649	--	4.4	0.94	-3.64	0.16	1.00	0.13	3.39	0.04	--	--	
0	5	-80830	2772	-721	-3612	--	4.5	0.94	-3.59	0.16	1.00	0.12	3.35	0.04	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 58 Descrizione: Maschio murario n. 58 interno
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-86622	8049	469	289	0.0	3.9	0.76	-3.73	0.53	1.00	0.35	3.46	0.30	--	--	
l	3	-64904	5898	361	169	0.0	3.9	0.76	-2.80	0.13	1.00	0.25	2.76	0.09	--	--	
l	4	-60945	5310	358	86	0.0	3.9	0.76	-2.63	0.12	1.00	0.23	2.63	0.09	--	--	
l	5	-59710	5118	358	52	0.0	3.9	0.76	-2.57	0.12	1.00	0.22	2.59	0.09	--	--	
½	2	-234075	19968	-1436	8960	0.0	--	0.86	-5.05	0.63	1.00	0.43	4.44	0.29	--	--	
½	3	-175727	14797	-1085	6568	0.0	--	0.86	-3.79	0.16	1.00	0.32	3.50	0.09	--	--	
½	4	-165928	13628	-1038	5936	0.0	--	0.86	-3.58	0.15	1.00	0.29	3.34	0.09	--	--	
½	5	-162868	13253	-1024	5729	0.0	--	0.86	-3.51	0.14	1.00	0.29	3.29	0.09	--	--	
0	2	-131530	265	-1106	7623	--	5.8	0.92	-5.67	0.76	1.00	0.01	4.91	0.01	--	--	
0	3	-99051	124	-844	5730	--	5.8	0.92	-4.27	0.19	1.00	0.01	3.86	0.00	--	--	
0	4	-94174	14	-823	5418	--	5.8	0.92	-4.06	0.18	1.00	0.00	3.70	0.00	--	--	
0	5	-92645	61	-817	5329	--	5.8	0.92	-3.99	0.18	1.00	0.00	3.66	0.00	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **0.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 59 Descrizione: Maschio murario n. 59 interno
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-123245	7814	822	5208	0.0	4.6	0.74	-5.37	0.78	1.00	0.34	4.69	0.22	--	--	
l	3	-91903	5970	613	3883	0.0	4.5	0.74	-4.01	0.19	1.00	0.26	3.66	0.07	--	--	
l	4	-85548	5817	576	3614	0.0	4.4	0.75	-3.73	0.18	1.00	0.25	3.46	0.07	--	--	
l	5	-83540	5773	563	3525	0.0	4.4	0.75	-3.64	0.17	1.00	0.25	3.39	0.07	--	--	
½	2	-323410	23398	-424	6035	0.0	--	0.85	-5.68	0.71	1.00	0.41	4.92	0.25	--	--	
½	3	-242222	17722	-331	4437	0.0	--	0.85	-4.26	0.18	1.00	0.31	3.85	0.08	--	--	
½	4	-227664	16951	-327	4054	0.0	--	0.86	-4.00	0.17	1.00	0.30	3.66	0.08	--	--	
½	5	-223079	16719	-328	3928	0.0	--	0.86	-3.92	0.16	1.00	0.29	3.60	0.08	--	--	
0	2	-163066	6906	-5354	-3696	--	2.3	0.97	-7.11	0.92	1.00	0.30	5.99	0.15	--	--	
0	3	-122318	5035	-4057	-2783	--	2.3	0.97	-5.33	0.23	1.00	0.22	4.66	0.05	--	--	
0	4	-115441	4508	-3903	-2636	--	2.3	0.97	-5.03	0.22	1.00	0.20	4.43	0.04	--	--	
0	5	-113274	4335	-3856	-2589	--	2.3	0.97	-4.94	0.21	1.00	0.19	4.36	0.04	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 60 Descrizione: Maschio murario n. 60 interno
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-58895	12899	-249	990	0.0	4.0	0.76	-6.47	0.91	1.00	1.42	5.51	0.77	--	--	
l	3	-43840	9616	-197	735	0.0	4.0	0.76	-4.82	0.23	1.00	1.06	4.27	0.25	--	--	
l	4	-40703	8950	-200	678	0.0	4.0	0.76	-4.47	0.21	1.00	0.98	4.02	0.24	--	--	
l	5	-39710	8740	-202	660	0.0	4.0	0.76	-4.36	0.21	1.00	0.96	3.93	0.24	--	--	
½	2	-141122	555	-69	0	0.0	--	0.86	-7.74	0.96	1.00	0.03	6.46	0.01	--	--	
½	3	-105325	271	-71	0	0.0	--	0.86	-5.78	0.24	1.00	0.01	4.99	0.00	--	--	
½	4	-98359	19	-97	0	0.0	--	0.86	-5.39	0.22	1.00	0.00	4.71	0.00	--	--	
½	5	-96144	115	-107	0	0.0	--	0.86	-5.27	0.22	1.00	0.01	4.61	0.00	--	--	
0	2	-67588	14467	1579	0	--	0.0	1.00	-7.41	0.92	1.00	1.59	6.22	0.77	--	--	
0	3	-50556	10866	1172	0	--	0.0	1.00	-5.54	0.23	1.00	1.19	4.82	0.25	--	--	
0	4	-47465	10298	1082	0	--	0.0	1.00	-5.21	0.22	1.00	1.13	4.56	0.25	--	--	
0	5	-46479	10117	1053	0	--	0.0	1.00	-5.10	0.21	1.00	1.11	4.48	0.25	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 61 Descrizione: Maschio murario n. 61 interno
altezza calcolata: 546.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-39942	1401	183	-686	0.0	5.3	0.66	-4.82	0.79	1.00	0.17	4.28	0.12	--	--	
l	3	-29785	983	137	-493	0.0	5.3	0.66	-3.59	0.19	1.00	0.12	3.36	0.04	--	--	
l	4	-27687	797	128	-425	0.0	5.2	0.66	-3.34	0.18	1.00	0.10	3.17	0.03	--	--	
l	5	-27025	733	125	-402	0.0	5.1	0.66	-3.26	0.18	1.00	0.09	3.11	0.03	--	--	
½	2	-121476	4508	234	-652	0.0	--	0.79	-5.58	0.76	1.00	0.21	4.85	0.13	--	--	
½	3	-91089	3459	173	-476	0.0	--	0.79	-4.18	0.19	1.00	0.16	3.80	0.04	--	--	
½	4	-85780	3409	160	-422	0.0	--	0.79	-3.94	0.18	1.00	0.16	3.62	0.04	--	--	
½	5	-84108	3401	156	-405	0.0	--	0.79	-3.86	0.17	1.00	0.16	3.56	0.04	--	--	
0	2	-43441	7680	702	-2342	--	5.4	0.80	-6.22	1.07	1.00	1.10	5.32	0.62	--	--	NON Verif.
0	3	-32692	5833	525	-1769	--	5.4	0.79	-4.68	0.27	1.00	0.83	4.17	0.20	--	--	
0	4	-31042	5637	492	-1692	--	5.5	0.79	-4.44	0.25	1.00	0.81	3.99	0.20	--	--	
0	5	-30527	5578	482	-1667	--	5.5	0.79	-4.37	0.25	1.00	0.80	3.94	0.20	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cm^q fvk0: **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 62 Descrizione: Maschio murario n. 62 interno
altezza calcolata: 546.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-135062	5564	-2216	-4981	0.0	5.7	0.65	-9.35	1.54	1.00	0.39	7.67	0.15	--	--	NON Verif.
l	3	-100501	4170	-1594	-3769	0.0	5.6	0.65	-6.96	0.38	1.00	0.29	5.88	0.05	--	--	
l	4	-93238	3907	-1380	-3597	0.0	5.6	0.65	-6.46	0.35	1.00	0.27	5.50	0.05	--	--	
l	5	-90929	3827	-1308	-3549	0.0	5.5	0.65	-6.30	0.34	1.00	0.26	5.38	0.05	--	--	
½	2	-254634	6886	-1369	-898	0.0	--	0.78	-8.82	1.21	1.00	0.24	7.27	0.10	--	--	NON Verif.
½	3	-189982	5137	-1008	-745	0.0	--	0.78	-6.58	0.30	1.00	0.18	5.59	0.03	--	--	
½	4	-177293	4773	-914	-813	0.0	--	0.78	-6.14	0.28	1.00	0.17	5.26	0.03	--	--	
½	5	-173261	4659	-883	-843	0.0	--	0.78	-6.00	0.27	1.00	0.16	5.16	0.03	--	--	
0	2	-151887	6719	122	7138	--	4.7	0.92	-10.52	1.57	1.00	0.47	8.55	0.16	--	--	NON Verif.
0	3	-113643	5024	89	5310	--	4.7	0.92	-7.87	0.39	1.00	0.35	6.56	0.05	--	--	
0	4	-106685	4698	81	4910	--	4.6	0.92	-7.39	0.37	1.00	0.33	6.20	0.05	--	--	
0	5	-104483	4593	78	4783	--	4.6	0.92	-7.23	0.36	1.00	0.32	6.09	0.05	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cm² fvk0: **0.66** kg/cm²
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 63 Descrizione: Maschio murario n. 63 intrno
altezza calcolata: 546.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-84178	769	-883	0	0.0	11.0	0.53	-11.93	2.43	1.00	0.11	9.61	0.03	--	--	NON Verif.
l	3	-62883	570	-643	0	0.0	11.0	0.53	-8.91	0.61	1.00	0.08	7.34	0.01	--	--	
l	4	-58762	532	-574	0	0.0	11.0	0.53	-8.33	0.57	1.00	0.08	6.91	0.01	--	--	
l	5	-57464	519	-550	0	0.0	11.0	0.53	-8.14	0.55	1.00	0.07	6.77	0.01	--	--	
½	2	-175130	1538	-1047	0	0.0	--	0.68	-12.41	1.94	1.00	0.11	9.97	0.03	--	--	NON Verif.
½	3	-130973	1140	-763	0	0.0	--	0.68	-9.28	0.48	1.00	0.08	7.62	0.01	--	--	
½	4	-122732	1064	-681	0	0.0	--	0.69	-8.70	0.45	1.00	0.08	7.18	0.01	--	--	
½	5	-120135	1038	-653	0	0.0	--	0.69	-8.51	0.44	1.00	0.07	7.04	0.01	--	--	
0	2	-90952	769	-164	0	--	0.0	1.00	-12.89	2.02	1.00	0.11	10.33	0.03	--	--	NON Verif.
0	3	-68083	570	-121	0	--	0.0	1.00	-9.65	0.50	1.00	0.08	7.90	0.01	--	--	
0	4	-63963	532	-107	0	--	0.0	1.00	-9.06	0.47	1.00	0.08	7.46	0.01	--	--	
0	5	-62664	519	-103	0	--	0.0	1.00	-8.88	0.46	1.00	0.07	7.32	0.01	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 64 Descrizione: Maschio murario n. 64 interno
altezza calcolata: 546.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-83033	875	-2011	4869	0.0	3.4	0.71	-8.19	1.24	1.00	0.09	6.80	0.04	--	--	NON Verif.
l	3	-62080	674	-1466	3618	0.0	3.4	0.71	-6.12	0.31	1.00	0.07	5.25	0.01	--	--	
l	4	-58047	649	-1304	3340	0.0	3.4	0.71	-5.72	0.29	1.00	0.06	4.95	0.01	--	--	
l	5	-56775	644	-1252	3250	0.0	3.4	0.71	-5.60	0.28	1.00	0.06	4.86	0.01	--	--	
½	2	-218064	3140	2775	3409	0.0	--	0.82	-8.88	1.16	1.00	0.13	7.32	0.05	--	--	NON Verif.
½	3	-163227	2269	2098	2569	0.0	--	0.82	-6.65	0.29	1.00	0.09	5.64	0.02	--	--	
½	4	-153054	1971	2011	2455	0.0	--	0.82	-6.23	0.27	1.00	0.08	5.33	0.02	--	--	
½	5	-149858	1873	1985	2420	0.0	--	0.82	-6.10	0.27	1.00	0.08	5.24	0.01	--	--	
0	2	-83953	1155	-212	1241	--	1.5	0.96	-8.28	1.12	1.00	0.11	6.87	0.05	--	--	NON Verif.
0	3	-63055	910	-158	930	--	1.5	0.96	-6.22	0.28	1.00	0.09	5.32	0.02	--	--	
0	4	-59555	928	-145	865	--	1.5	0.96	-5.87	0.27	1.00	0.09	5.06	0.02	--	--	
0	5	-58463	935	-140	846	--	1.4	0.96	-5.77	0.26	1.00	0.09	4.98	0.02	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **0.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 66 Descrizione: Maschio murario n. 66 interno
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-23244	2811	171	18	0.0	1.3	0.80	-3.64	0.48	1.00	0.44	3.39	0.39	--	--	
l	3	-17461	2058	129	13	0.0	1.3	0.80	-2.73	0.12	1.00	0.32	2.71	0.12	--	--	
l	4	-16478	1853	124	11	0.0	1.3	0.81	-2.58	0.11	1.00	0.29	2.59	0.11	--	--	
l	5	-16174	1785	122	11	0.0	1.3	0.81	-2.53	0.11	1.00	0.28	2.56	0.11	--	--	
½	2	-58601	3187	379	66	0.0	--	0.85	-4.59	0.58	1.00	0.25	4.10	0.18	--	--	
½	3	-44137	2451	283	48	0.0	--	0.85	-3.45	0.15	1.00	0.19	3.25	0.06	--	--	
½	4	-41926	2411	266	42	0.0	--	0.85	-3.28	0.14	1.00	0.19	3.12	0.06	--	--	
½	5	-41239	2403	260	40	0.0	--	0.85	-3.23	0.14	1.00	0.19	3.08	0.06	--	--	
0	2	-44590	7577	319	-887	--	2.0	0.92	-6.98	0.96	1.00	1.19	5.89	0.60	--	--	
0	3	-33594	5697	241	-668	--	2.0	0.92	-5.26	0.24	1.00	0.89	4.60	0.19	--	--	
0	4	-31979	5412	230	-636	--	2.0	0.92	-5.00	0.23	1.00	0.85	4.41	0.19	--	--	
0	5	-31477	5322	227	-625	--	2.0	0.92	-4.93	0.23	1.00	0.83	4.35	0.19	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 67 Descrizione: Maschio murario n. 67 interno scala
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	2	-142372	21945	249	-8656	0.0	4.4	0.70	-4.59	0.70	1.00	0.71	4.10	0.52	--	--	
l	3	-107207	16352	197	-6541	0.0	4.4	0.70	-3.46	0.18	1.00	0.53	3.25	0.16	--	--	
l	4	-101753	15273	203	-6258	0.0	4.4	0.70	-3.28	0.17	1.00	0.49	3.12	0.16	--	--	
l	5	-100066	14922	205	-6180	0.0	4.4	0.70	-3.23	0.16	1.00	0.48	3.08	0.16	--	--	
½	2	-606699	64994	-244	48491	0.0	--	0.82	-5.95	0.78	1.00	0.64	5.12	0.37	--	--	
½	3	-457798	48432	-216	36259	0.0	--	0.82	-4.49	0.20	1.00	0.48	4.03	0.12	--	--	
½	4	-436698	45313	-248	33982	0.0	--	0.82	-4.28	0.19	1.00	0.44	3.87	0.11	--	--	
½	5	-430199	44289	-261	33273	0.0	--	0.82	-4.22	0.18	1.00	0.43	3.83	0.11	--	--	
0	2	-204705	13878	61	12652	--	6.2	0.95	-6.53	0.90	1.00	0.44	5.56	0.24	--	--	
0	3	-154454	10288	-28	9636	--	6.2	0.95	-4.93	0.23	1.00	0.33	4.36	0.08	--	--	
0	4	-147393	9539	-134	9333	--	6.3	0.95	-4.70	0.22	1.00	0.30	4.19	0.07	--	--	
0	5	-145204	9293	-175	9244	--	6.4	0.95	-4.63	0.21	1.00	0.30	4.14	0.07	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **0.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 68 Descrizione: Maschio murario n. 68 interno scala
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-80260	2627	-366	202	0.0	5.3	0.68	-4.85	0.77	1.00	0.16	4.30	0.11	--	--	
l	3	-60498	1923	-283	137	0.0	5.3	0.68	-3.66	0.19	1.00	0.12	3.40	0.03	--	--	
l	4	-57507	1776	-287	110	0.0	5.3	0.68	-3.48	0.18	1.00	0.11	3.27	0.03	--	--	
l	5	-56592	1722	-289	102	0.0	5.3	0.68	-3.42	0.18	1.00	0.10	3.23	0.03	--	--	
½	2	-330448	32883	837	-2278	0.0	--	0.80	-5.86	0.78	1.00	0.58	5.05	0.35	--	--	
½	3	-249310	24550	606	-1705	0.0	--	0.80	-4.42	0.20	1.00	0.44	3.97	0.11	--	--	
½	4	-237720	23117	542	-1566	0.0	--	0.80	-4.21	0.19	1.00	0.41	3.82	0.11	--	--	
½	5	-234141	22641	520	-1524	0.0	--	0.80	-4.15	0.18	1.00	0.40	3.77	0.11	--	--	
0	2	-95302	15594	45	-52	--	0.1	1.00	-5.92	0.79	1.00	0.97	5.10	0.57	--	--	
0	3	-71937	11689	27	-28	--	0.0	1.00	-4.47	0.20	1.00	0.73	4.01	0.18	--	--	
0	4	-68735	11059	18	-9	--	0.0	1.00	-4.27	0.19	1.00	0.69	3.86	0.18	--	--	
0	5	-67739	10853	15	-3	--	0.0	1.00	-4.20	0.19	1.00	0.67	3.81	0.18	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **0.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 69 Descrizione: Maschio murario n. 69 interno
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-85243	9926	-898	-954	0.0	0.8	0.82	-4.24	0.55	1.00	0.49	3.84	0.39	--	--	
l	3	-63751	7346	-652	-696	0.0	0.8	0.82	-3.17	0.14	1.00	0.37	3.04	0.12	--	--	
l	4	-59720	6792	-577	-623	0.0	0.8	0.82	-2.97	0.13	1.00	0.34	2.89	0.12	--	--	
l	5	-58444	6607	-551	-595	0.0	0.8	0.82	-2.91	0.13	1.00	0.33	2.84	0.12	--	--	
½	2	-263194	27056	-579	-3749	0.0	--	0.85	-4.81	0.61	1.00	0.49	4.27	0.35	--	--	
½	3	-197489	20176	-435	-2771	0.0	--	0.85	-3.61	0.15	1.00	0.37	3.37	0.11	--	--	
½	4	-186456	18947	-416	-2545	0.0	--	0.85	-3.41	0.14	1.00	0.35	3.22	0.11	--	--	
½	5	-182967	18542	-409	-2476	0.0	--	0.85	-3.35	0.14	1.00	0.34	3.17	0.11	--	--	
0	2	-100371	9107	-755	-2255	--	2.2	0.97	-5.51	0.72	1.00	0.50	4.79	0.31	--	--	
0	3	-75508	6817	-580	-1678	--	2.2	0.97	-4.14	0.18	1.00	0.37	3.77	0.10	--	--	
0	4	-71727	6446	-574	-1554	--	2.2	0.97	-3.94	0.17	1.00	0.35	3.61	0.10	--	--	
0	5	-70534	6324	-572	-1522	--	2.2	0.97	-3.87	0.17	1.00	0.35	3.56	0.10	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 70 Descrizione: Maschio murario n. 70 interno
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-33047	1270	-1339	295	0.0	7.5	0.63	-3.76	0.63	1.00	0.14	3.48	0.12	--	--	
l	3	-24615	890	-971	219	0.0	7.6	0.63	-2.80	0.16	1.00	0.10	2.76	0.04	--	--	
l	4	-22862	738	-855	202	0.0	7.9	0.62	-2.60	0.15	1.00	0.08	2.61	0.03	--	--	
l	5	-22306	686	-816	197	0.0	8.0	0.62	-2.54	0.15	1.00	0.08	2.56	0.03	--	--	
½	2	-320082	41374	-213	-1390	0.0	--	0.77	-5.19	0.72	1.00	0.67	4.55	0.44	--	--	
½	3	-239684	30830	-155	-1055	0.0	--	0.77	-3.89	0.18	1.00	0.50	3.57	0.14	--	--	
½	4	-225323	28805	-137	-1028	0.0	--	0.76	-3.65	0.17	1.00	0.47	3.40	0.14	--	--	
½	5	-220764	28148	-131	-1021	0.0	--	0.76	-3.58	0.17	1.00	0.46	3.34	0.14	--	--	
0	2	-91878	12952	411	3250	--	3.5	0.94	-5.63	0.83	1.00	0.79	4.88	0.49	--	--	
0	3	-68959	9622	306	2428	--	3.5	0.94	-4.22	0.21	1.00	0.59	3.83	0.15	--	--	
0	4	-65171	8931	285	2285	--	3.5	0.94	-3.99	0.20	1.00	0.55	3.65	0.15	--	--	
0	5	-63973	8710	278	2237	--	3.5	0.94	-3.92	0.20	1.00	0.53	3.60	0.15	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 71 Descrizione: Maschio murario n. 71 interno
altezza calcolata: 546.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-30587	10203	38	-366	0.0	14.9	0.47	-3.44	0.79	1.00	1.15	3.24	1.06	--	--	NON Verif.
l	3	-22912	7633	30	-275	0.0	14.9	0.47	-2.57	0.20	1.00	0.86	2.59	0.33	--	--	
l	4	-21517	7160	30	-258	0.0	14.9	0.47	-2.42	0.18	1.00	0.80	2.47	0.33	--	--	
l	5	-21083	7011	31	-253	0.0	14.9	0.47	-2.37	0.18	1.00	0.79	2.44	0.32	--	--	
½	2	-100267	3711	879	394	0.0	--	0.66	-4.10	0.66	1.00	0.15	3.73	0.12	--	--	
½	3	-75419	2609	649	306	0.0	--	0.66	-3.08	0.17	1.00	0.11	2.97	0.04	--	--	
½	4	-71460	2149	595	306	0.0	--	0.66	-2.92	0.16	1.00	0.09	2.85	0.03	--	--	
½	5	-70221	1997	577	307	0.0	--	0.66	-2.87	0.15	1.00	0.08	2.81	0.03	--	--	
0	2	-53132	7981	345	0	--	0.0	1.00	-5.97	0.97	1.00	0.90	5.14	0.52	--	--	
0	3	-39873	5939	260	0	--	0.0	1.00	-4.48	0.24	1.00	0.67	4.02	0.17	--	--	
0	4	-37658	5520	249	0	--	0.0	1.00	-4.23	0.23	1.00	0.62	3.83	0.16	--	--	
0	5	-36964	5384	245	0	--	0.0	1.00	-4.15	0.22	1.00	0.61	3.78	0.16	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 72 Descrizione: Maschio murario n. 72 interno
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-141915	16870	2291	6087	0.0	0.3	0.77	-4.22	0.59	1.00	0.50	3.83	0.39	--	--	
l	3	-106221	12538	1638	4813	0.0	0.2	0.77	-3.16	0.15	1.00	0.37	3.03	0.12	--	--	
l	4	-99585	11636	1397	5030	0.0	0.2	0.78	-2.96	0.14	1.00	0.35	2.88	0.12	--	--	
l	5	-97497	11340	1316	5106	0.0	0.1	0.78	-2.90	0.13	1.00	0.34	2.84	0.12	--	--	
½	2	-396313	54593	1766	29380	0.0	--	0.78	-4.54	0.62	1.00	0.63	4.06	0.46	--	--	
½	3	-297711	40873	1301	22558	0.0	--	0.78	-3.41	0.16	1.00	0.47	3.22	0.15	--	--	
½	4	-281560	38487	1180	22377	0.0	--	0.78	-3.22	0.15	1.00	0.44	3.08	0.14	--	--	
½	5	-276463	37717	1141	22303	0.0	--	0.78	-3.17	0.14	1.00	0.43	3.03	0.14	--	--	
0	2	-173587	26507	-35	4105	--	2.4	0.99	-4.94	0.69	1.00	0.75	4.37	0.52	--	--	
0	3	-130681	19923	-11	3298	--	2.5	0.99	-3.72	0.17	1.00	0.57	3.45	0.16	--	--	
0	4	-124193	18905	17	3589	--	2.9	0.98	-3.53	0.16	1.00	0.54	3.31	0.16	--	--	
0	5	-122166	18582	27	3685	--	3.0	0.98	-3.48	0.16	1.00	0.53	3.27	0.16	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 73 Descrizione: Maschio murario n. 73 interno
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-27033	7773	-133	-268	0.0	11.5	0.41	-2.92	0.76	1.00	0.84	2.85	0.88	--	--	
l	3	-20303	5844	-107	-204	0.0	11.5	0.41	-2.20	0.19	1.00	0.63	2.31	0.27	--	--	
l	4	-19095	5507	-115	-196	0.0	11.5	0.41	-2.07	0.18	1.00	0.60	2.21	0.27	--	--	
l	5	-18723	5403	-117	-193	0.0	11.5	0.41	-2.03	0.18	1.00	0.58	2.18	0.27	--	--	
½	2	-51944	9924	570	0	0.0	--	0.62	-3.30	0.57	1.00	0.63	3.14	0.60	--	--	
½	3	-39003	7425	432	0	0.0	--	0.62	-2.48	0.14	1.00	0.47	2.52	0.19	--	--	
½	4	-36793	6933	416	0	0.0	--	0.62	-2.34	0.14	1.00	0.44	2.41	0.18	--	--	
½	5	-36108	6780	412	0	0.0	--	0.62	-2.30	0.13	1.00	0.43	2.38	0.18	--	--	
0	2	-28454	3158	311	0	--	0.0	1.00	-3.62	0.63	1.00	0.40	3.37	0.36	--	--	
0	3	-21413	2334	236	0	--	0.0	1.00	-2.72	0.16	1.00	0.30	2.70	0.11	--	--	
0	4	-20320	2120	228	0	--	0.0	1.00	-2.58	0.15	1.00	0.27	2.60	0.10	--	--	
0	5	-19981	2052	226	0	--	0.0	1.00	-2.54	0.15	1.00	0.26	2.57	0.10	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 74 Descrizione: Maschio murario n. 74 interno
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-42472	9354	-2344	-116	0.0	5.8	0.69	-3.34	0.52	1.00	0.74	3.17	0.70	--	--	
l	3	-31846	7108	-1690	-113	0.0	5.8	0.70	-2.51	0.13	1.00	0.56	2.54	0.22	--	--	
l	4	-29863	6806	-1462	-153	0.0	5.7	0.70	-2.35	0.12	1.00	0.54	2.42	0.22	--	--	
l	5	-29253	6723	-1388	-166	0.0	5.7	0.70	-2.30	0.12	1.00	0.53	2.39	0.22	--	--	
½	2	-287138	30399	156	1464	0.0	--	0.82	-5.24	0.68	1.00	0.55	4.59	0.36	--	--	
½	3	-215797	22934	168	1111	0.0	--	0.82	-3.94	0.17	1.00	0.42	3.61	0.12	--	--	
½	4	-203670	21710	272	1080	0.0	--	0.82	-3.72	0.16	1.00	0.40	3.45	0.11	--	--	
½	5	-199916	21347	305	1070	0.0	--	0.82	-3.65	0.16	1.00	0.39	3.40	0.11	--	--	
0	2	-83248	353	1524	-415	--	0.5	0.99	-6.26	0.82	1.00	0.03	5.36	0.01	--	--	
0	3	-62691	273	1136	-301	--	0.5	0.99	-4.72	0.21	1.00	0.02	4.20	0.00	--	--	
0	4	-59503	250	1073	-263	--	0.4	0.99	-4.48	0.20	1.00	0.02	4.02	0.00	--	--	
0	5	-58516	248	1050	-252	--	0.4	0.99	-4.40	0.19	1.00	0.02	3.96	0.00	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 75 Descrizione: Maschio murario n. 75 interno
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	2	-137091	798	-5026	-5280	0.0	2.8	0.78	-4.23	0.58	1.00	0.02	3.83	0.02	--	--	
l	3	-102804	525	-3664	-4081	0.0	2.8	0.78	-3.17	0.14	1.00	0.02	3.04	0.01	--	--	
l	4	-96610	308	-3259	-4077	0.0	2.7	0.78	-2.98	0.14	1.00	0.01	2.89	0.00	--	--	
l	5	-94687	240	-3126	-4084	0.0	2.7	0.78	-2.92	0.13	1.00	0.01	2.85	0.00	--	--	
½	2	-369951	5657	6139	-15473	0.0	--	0.87	-4.87	0.60	1.00	0.07	4.31	0.05	--	--	
½	3	-278377	4439	4711	-11616	0.0	--	0.87	-3.66	0.15	1.00	0.06	3.41	0.02	--	--	
½	4	-263910	4724	4670	-11009	0.0	--	0.87	-3.47	0.14	1.00	0.06	3.26	0.02	--	--	
½	5	-259398	4804	4658	-10796	0.0	--	0.87	-3.41	0.14	1.00	0.06	3.22	0.02	--	--	
0	2	-180778	5996	1750	-1568	--	0.9	0.99	-5.55	0.69	1.00	0.18	4.82	0.11	--	--	
0	3	-136384	4608	1285	-1124	--	0.8	0.99	-4.19	0.17	1.00	0.14	3.80	0.04	--	--	
0	4	-130083	4662	1180	-953	--	0.7	0.99	-3.99	0.16	1.00	0.14	3.65	0.04	--	--	
0	5	-128124	4668	1143	-885	--	0.7	0.99	-3.93	0.16	1.00	0.14	3.61	0.04	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 76 Descrizione: Maschio murario n. 76 interno
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-128019	2703	-3001	-909	0.0	3.5	0.76	-3.76	0.53	1.00	0.08	3.48	0.07	--	--	
l	3	-95968	2093	-2140	-613	0.0	3.4	0.76	-2.82	0.13	1.00	0.06	2.77	0.02	--	--	
l	4	-90188	2120	-1821	-481	0.0	3.4	0.76	-2.65	0.12	1.00	0.06	2.65	0.02	--	--	
l	5	-88379	2131	-1713	-434	0.0	3.3	0.77	-2.60	0.12	1.00	0.06	2.61	0.02	--	--	
½	2	-302062	966	-1388	10889	0.0	--	0.86	-4.44	0.55	1.00	0.01	3.99	0.01	--	--	
½	3	-227189	569	-991	8271	0.0	--	0.86	-3.34	0.14	1.00	0.01	3.16	0.00	--	--	
½	4	-215216	171	-839	7962	0.0	--	0.86	-3.16	0.13	1.00	0.00	3.03	0.00	--	--	
½	5	-211476	42	-789	7860	0.0	--	0.86	-3.11	0.13	1.00	0.00	2.99	0.00	--	--	
0	2	-181473	15142	-2525	18458	--	10.2	0.91	-5.33	0.73	1.00	0.44	4.66	0.29	--	--	
0	3	-136742	11393	-1960	13925	--	10.2	0.91	-4.02	0.18	1.00	0.33	3.67	0.09	--	--	
0	4	-130084	10782	-1963	13292	--	10.2	0.91	-3.82	0.17	1.00	0.32	3.53	0.09	--	--	
0	5	-128011	10591	-1968	13095	--	10.2	0.91	-3.76	0.17	1.00	0.31	3.48	0.09	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 77 Descrizione: Maschio murario n. 77 interno
altezza calcolata: 546.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-8383	433	27	0	0.0	3.6	0.76	-3.55	0.50	1.00	0.18	3.32	0.17	--	--	
l	3	-6295	321	21	0	0.0	3.6	0.76	-2.66	0.13	1.00	0.14	2.66	0.05	--	--	
l	4	-5936	294	20	0	0.0	3.6	0.76	-2.51	0.12	1.00	0.12	2.54	0.05	--	--	
l	5	-5825	285	20	0	0.0	3.6	0.76	-2.46	0.12	1.00	0.12	2.51	0.05	--	--	
½	2	-95943	10099	249	-317	0.0	--	0.86	-4.91	0.61	1.00	0.52	4.34	0.36	--	--	
½	3	-72284	7581	176	-239	0.0	--	0.86	-3.70	0.15	1.00	0.39	3.43	0.11	--	--	
½	4	-68725	7154	143	-227	0.0	--	0.86	-3.52	0.15	1.00	0.37	3.30	0.11	--	--	
½	5	-67616	7016	132	-224	0.0	--	0.86	-3.46	0.14	1.00	0.36	3.25	0.11	--	--	
0	2	-16995	3236	-3	0	--	0.0	1.00	-4.79	0.60	1.00	0.91	4.25	0.64	--	--	
0	3	-12832	2451	-5	0	--	0.0	1.00	-3.62	0.15	1.00	0.69	3.37	0.20	--	--	
0	4	-12272	2363	-10	0	--	0.0	1.00	-3.46	0.14	1.00	0.67	3.26	0.20	--	--	
0	5	-12098	2339	-11	0	--	0.0	1.00	-3.41	0.14	1.00	0.66	3.22	0.20	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 114 Descrizione: Maschio murario n. 114 interno
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	2	-177172	26772	-2282	-2689	0.0	3.3	0.73	-4.93	0.73	1.00	0.74	4.36	0.51	--	--	
l	3	-132757	19850	-1614	-2365	0.0	3.3	0.73	-3.69	0.18	1.00	0.55	3.43	0.16	--	--	
l	4	-125225	18466	-1364	-2810	0.0	3.2	0.73	-3.48	0.17	1.00	0.51	3.27	0.16	--	--	
l	5	-122805	17996	-1280	-2974	0.0	3.2	0.73	-3.42	0.17	1.00	0.50	3.22	0.16	--	--	
½	2	-576786	80024	2643	26071	0.0	--	0.83	-6.04	0.78	1.00	0.84	5.19	0.48	--	--	
½	3	-433292	59603	2103	19117	0.0	--	0.83	-4.54	0.20	1.00	0.62	4.06	0.15	--	--	
½	4	-411151	55966	2236	17369	0.0	--	0.83	-4.31	0.18	1.00	0.59	3.89	0.15	--	--	
½	5	-404039	54739	2279	16745	0.0	--	0.83	-4.23	0.18	1.00	0.57	3.83	0.15	--	--	
0	2	-222057	16379	3251	19322	--	8.7	0.93	-6.45	0.89	1.00	0.48	5.50	0.26	--	--	
0	3	-167094	12119	2429	14483	--	8.7	0.93	-4.85	0.22	1.00	0.35	4.30	0.08	--	--	
0	4	-159149	11268	2274	13549	--	8.5	0.94	-4.62	0.21	1.00	0.33	4.13	0.08	--	--	
0	5	-156605	10976	2224	13268	--	8.5	0.94	-4.55	0.21	1.00	0.32	4.07	0.08	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 115 Descrizione: Maschio murario n. 115
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-162732	9259	469	-3121	0.0	2.5	0.75	-4.57	0.65	1.00	0.26	4.09	0.19	--	--	
l	3	-122038	7002	340	-2291	0.0	2.5	0.76	-3.43	0.16	1.00	0.20	3.23	0.06	--	--	
l	4	-115450	6715	298	-2023	0.0	2.4	0.76	-3.24	0.15	1.00	0.19	3.09	0.06	--	--	
l	5	-113305	6624	284	-1945	0.0	2.4	0.76	-3.18	0.15	1.00	0.19	3.05	0.06	--	--	
½	2	-499397	29172	-2483	6195	0.0	--	0.84	-5.96	0.76	1.00	0.35	5.13	0.20	--	--	
½	3	-375352	22199	-1869	4750	0.0	--	0.84	-4.48	0.19	1.00	0.26	4.02	0.07	--	--	
½	4	-356664	21681	-1789	4723	0.0	--	0.84	-4.26	0.18	1.00	0.26	3.85	0.07	--	--	
½	5	-350649	21508	-1763	4691	0.0	--	0.84	-4.18	0.18	1.00	0.26	3.80	0.07	--	--	
0	2	-252171	177	-506	-12966	--	5.1	0.96	-6.68	0.88	1.00	0.00	5.67	0.00	--	--	
0	3	-189726	14	-401	-9612	--	5.1	0.96	-5.03	0.22	1.00	0.00	4.43	0.00	--	--	
0	4	-180724	306	-422	-8923	--	4.9	0.97	-4.79	0.21	1.00	0.01	4.25	0.00	--	--	
0	5	-177807	397	-429	-8694	--	4.9	0.97	-4.71	0.21	1.00	0.01	4.19	0.00	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 116 Descrizione: Maschio murario n. 116
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-35055	10191	-633	0	0.0	14.4	0.46	-4.04	0.94	1.00	1.17	3.69	0.95	--	--	
l	3	-26220	7617	-451	0	0.0	14.4	0.46	-3.02	0.23	1.00	0.88	2.92	0.30	--	--	
l	4	-24639	7110	-384	0	0.0	14.4	0.46	-2.84	0.22	1.00	0.82	2.79	0.29	--	--	
l	5	-24126	6951	-361	0	0.0	14.4	0.46	-2.78	0.22	1.00	0.80	2.74	0.29	--	--	
½	2	-111337	15184	-992	-572	0.0	--	0.66	-6.48	1.06	1.00	0.88	5.52	0.48	--	--	NON Verif.
½	3	-83576	11358	-728	-434	0.0	--	0.66	-4.86	0.26	1.00	0.66	4.31	0.15	--	--	
½	4	-79122	10632	-660	-421	0.0	--	0.66	-4.60	0.25	1.00	0.62	4.11	0.15	--	--	
½	5	-77700	10403	-638	-417	0.0	--	0.66	-4.52	0.25	1.00	0.61	4.05	0.15	--	--	
0	2	-56879	9927	-12	0	--	0.0	1.00	-9.24	1.51	1.00	1.61	7.59	0.64	--	--	NON Verif.
0	3	-42816	7478	-11	0	--	0.0	1.00	-6.96	0.38	1.00	1.22	5.88	0.21	--	--	
0	4	-40840	7151	-16	0	--	0.0	1.00	-6.64	0.36	1.00	1.16	5.64	0.21	--	--	
0	5	-40200	7047	-18	0	--	0.0	1.00	-6.53	0.36	1.00	1.14	5.56	0.21	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 117 Descrizione: Maschio murario n. 117 interno
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-48860	15307	-1085	-368	0.0	0.9	0.81	-5.70	0.75	1.00	1.79	4.94	1.09	--	--	NON Verif.
l	3	-36567	11432	-793	-275	0.0	0.8	0.81	-4.27	0.19	1.00	1.33	3.86	0.35	--	--	
l	4	-34453	10729	-714	-258	0.0	0.8	0.81	-4.02	0.18	1.00	1.25	3.68	0.34	--	--	
l	5	-33770	10501	-687	-253	0.0	0.8	0.81	-3.94	0.17	1.00	1.23	3.62	0.34	--	--	
½	2	-160642	33747	-345	392	0.0	--	0.84	-7.66	0.98	1.00	1.61	6.41	0.75	--	--	
½	3	-120615	25203	-230	308	0.0	--	0.84	-5.75	0.24	1.00	1.20	4.97	0.24	--	--	
½	4	-114342	23707	-167	315	0.0	--	0.84	-5.45	0.23	1.00	1.13	4.75	0.24	--	--	
½	5	-112310	23210	-145	319	0.0	--	0.84	-5.36	0.23	1.00	1.11	4.68	0.24	--	--	
0	2	-58074	3881	273	0	--	0.0	1.00	-7.14	0.91	1.00	0.48	6.01	0.24	--	--	
0	3	-43816	2861	204	0	--	0.0	1.00	-5.39	0.23	1.00	0.35	4.70	0.07	--	--	
0	4	-41896	2639	194	0	--	0.0	1.00	-5.15	0.22	1.00	0.32	4.52	0.07	--	--	
0	5	-41286	2561	190	0	--	0.0	1.00	-5.08	0.22	1.00	0.31	4.47	0.07	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 118 Descrizione: Maschio murario n. 118 interno
altezza calcolata: 546.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-40521	7200	-380	-110	0.0	14.4	0.46	-3.87	0.90	1.00	0.69	3.56	0.58	--	--	
l	3	-30457	5295	-276	-78	0.0	14.4	0.46	-2.91	0.23	1.00	0.51	2.84	0.18	--	--	
l	4	-28906	4856	-248	-66	0.0	14.4	0.46	-2.76	0.21	1.00	0.46	2.73	0.17	--	--	
l	5	-28410	4705	-239	-62	0.0	14.4	0.46	-2.71	0.21	1.00	0.45	2.69	0.17	--	--	
½	2	-165036	35508	1112	-116	0.0	--	0.66	-5.73	0.93	1.00	1.23	4.96	0.75	--	--	
½	3	-124280	26424	848	-95	0.0	--	0.66	-4.31	0.23	1.00	0.92	3.89	0.24	--	--	
½	4	-118440	24720	830	-104	0.0	--	0.66	-4.11	0.22	1.00	0.86	3.74	0.23	--	--	
½	5	-116578	24140	824	-106	0.0	--	0.66	-4.05	0.22	1.00	0.84	3.69	0.23	--	--	
0	2	-62657	15550	92	-923	--	1.5	0.96	-5.98	1.01	1.00	1.48	5.14	0.87	--	--	NON Verif.
0	3	-47253	11602	72	-690	--	1.5	0.96	-4.51	0.25	1.00	1.11	4.04	0.27	--	--	
0	4	-45197	10902	75	-651	--	1.4	0.96	-4.31	0.24	1.00	1.04	3.90	0.27	--	--	
0	5	-44536	10669	76	-639	--	1.4	0.96	-4.25	0.24	1.00	1.02	3.85	0.26	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 119 Descrizione: Maschio murario n. 119 interno
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-23560	1533	60	0	0.0	2.2	0.77	-4.20	0.59	1.00	0.27	3.81	0.22	--	--	
l	3	-17765	1174	47	0	0.0	2.2	0.76	-3.17	0.15	1.00	0.21	3.04	0.07	--	--	
l	4	-16938	1148	47	0	0.0	2.2	0.76	-3.02	0.14	1.00	0.20	2.93	0.07	--	--	
l	5	-16685	1143	48	0	0.0	2.2	0.76	-2.98	0.14	1.00	0.20	2.89	0.07	--	--	
½	2	-84893	17936	1013	0	0.0	--	0.84	-5.05	0.64	1.00	1.07	4.45	0.72	--	--	
½	3	-64012	13351	764	0	0.0	--	0.84	-3.81	0.16	1.00	0.79	3.51	0.23	--	--	
½	4	-61153	12497	732	0	0.0	--	0.84	-3.64	0.15	1.00	0.74	3.39	0.22	--	--	
½	5	-60242	12210	722	0	0.0	--	0.84	-3.58	0.15	1.00	0.73	3.35	0.22	--	--	
0	2	-20825	6169	-180	0	--	0.0	1.00	-4.95	0.63	1.00	1.47	4.37	1.01	--	--	NON Verif.
0	3	-15728	4606	-133	0	--	0.0	1.00	-3.74	0.16	1.00	1.10	3.47	0.32	--	--	
0	4	-15077	4331	-121	0	--	0.0	1.00	-3.59	0.15	1.00	1.03	3.35	0.31	--	--	
0	5	-14875	4240	-117	0	--	0.0	1.00	-3.54	0.15	1.00	1.01	3.31	0.30	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 120 Descrizione: Maschio murario n. 120 verso portico
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	2	-53652	2647	-86	4861	0.0	1.1	0.78	-4.01	0.55	1.00	0.20	3.67	0.16	--	--	
l	3	-40300	1950	-69	3674	0.0	1.1	0.78	-3.01	0.14	1.00	0.15	2.92	0.05	--	--	
l	4	-38177	1769	-69	3504	0.0	1.1	0.78	-2.85	0.13	1.00	0.13	2.80	0.05	--	--	
l	5	-37500	1714	-70	3449	0.0	1.1	0.78	-2.80	0.13	1.00	0.13	2.76	0.05	--	--	
½	2	-212871	3645	883	3987	0.0	--	0.82	-5.30	0.69	1.00	0.09	4.63	0.06	--	--	
½	3	-160172	3021	684	2998	0.0	--	0.82	-3.99	0.17	1.00	0.08	3.65	0.02	--	--	
½	4	-152334	3138	691	2868	0.0	--	0.82	-3.79	0.16	1.00	0.08	3.50	0.02	--	--	
½	5	-149834	3193	693	2832	0.0	--	0.82	-3.73	0.16	1.00	0.08	3.46	0.02	--	--	
0	2	-53397	6814	-924	1540	--	2.9	0.94	-4.47	0.62	1.00	0.57	4.01	0.43	--	--	
0	3	-40247	4992	-680	1153	--	2.9	0.94	-3.37	0.16	1.00	0.42	3.19	0.13	--	--	
0	4	-38451	4602	-621	1094	--	2.8	0.94	-3.22	0.15	1.00	0.39	3.07	0.13	--	--	
0	5	-37887	4466	-602	1073	--	2.8	0.94	-3.17	0.15	1.00	0.37	3.04	0.12	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 121 Descrizione: Maschio murario n. 121 verso portico
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-74406	909	2174	-3410	0.0	1.3	0.77	-2.93	0.41	1.00	0.04	2.86	0.04	--	--	
l	3	-55349	640	1561	-2437	0.0	1.3	0.77	-2.18	0.10	1.00	0.03	2.30	0.01	--	--	
l	4	-51830	566	1349	-2237	0.0	1.2	0.78	-2.04	0.09	1.00	0.02	2.19	0.01	--	--	
l	5	-50678	540	1278	-2174	0.0	1.2	0.78	-2.00	0.09	1.00	0.02	2.16	0.01	--	--	
½	2	-301115	18329	4322	6685	0.0	--	0.82	-3.98	0.52	1.00	0.24	3.65	0.20	--	--	
½	3	-225175	13127	3174	5043	0.0	--	0.82	-2.98	0.13	1.00	0.17	2.89	0.06	--	--	
½	4	-213035	11985	2890	4840	0.0	--	0.82	-2.82	0.12	1.00	0.16	2.77	0.06	--	--	
½	5	-209057	11587	2796	4779	0.0	--	0.82	-2.76	0.12	1.00	0.15	2.73	0.06	--	--	
0	2	-90253	2711	1057	5400	--	6.0	0.94	-3.60	0.50	1.00	0.11	3.36	0.10	--	--	
0	3	-67806	1884	790	4035	--	6.0	0.94	-2.71	0.12	1.00	0.08	2.69	0.03	--	--	
0	4	-64725	1666	741	3841	--	5.9	0.94	-2.58	0.12	1.00	0.07	2.60	0.03	--	--	
0	5	-63730	1587	725	3773	--	5.9	0.94	-2.54	0.12	1.00	0.06	2.57	0.02	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 122 Descrizione: Maschio murario n. 122 verso portico
altezza calcolata: 546.00 cm

P o s	c. c.	Fx ----- kg	V	My ----- kg * m	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A ----- kg/cm²	I _{RN}	β	τ ----- kg/cm²	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
l	2	-21356	1072	161	0	0.0	15.6	0.39	-4.20	1.15	1.00	0.21	3.81	0.17	--	--	NON Verif.
l	3	-15747	775	118	0	0.0	15.5	0.39	-3.09	0.28	1.00	0.15	2.98	0.05	--	--	
l	4	-14691	729	104	0	0.0	15.4	0.39	-2.89	0.26	1.00	0.14	2.83	0.05	--	--	
l	5	-14341	712	100	0	0.0	15.4	0.39	-2.82	0.25	1.00	0.14	2.77	0.05	--	--	
½	2	-310945	13883	617	190	0.0	--	0.62	-6.40	1.11	1.00	0.29	5.46	0.16	--	--	NON Verif.
½	3	-230193	10167	442	186	0.0	--	0.62	-4.74	0.27	1.00	0.21	4.21	0.05	--	--	
½	4	-215957	9427	396	214	0.0	--	0.62	-4.44	0.26	1.00	0.19	3.99	0.05	--	--	
½	5	-211274	9187	381	223	0.0	--	0.62	-4.35	0.25	1.00	0.19	3.92	0.05	--	--	
0	2	-59156	4798	-1717	-4554	--	7.7	0.81	-5.81	1.25	1.00	0.47	5.02	0.28	--	--	NON Verif.
0	3	-44002	3598	-1273	-3384	--	7.7	0.81	-4.32	0.31	1.00	0.35	3.90	0.09	--	--	
0	4	-41542	3408	-1194	-3185	--	7.7	0.81	-4.08	0.29	1.00	0.33	3.72	0.09	--	--	
0	5	-40732	3344	-1167	-3119	--	7.7	0.81	-4.00	0.29	1.00	0.33	3.66	0.09	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 124 Descrizione: Maschio murario n. 124 verso portico
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-56144	812	186	-0	0.0	2.4	0.73	-5.59	0.82	1.00	0.08	4.86	0.05	--	--	
l	3	-41373	580	142	-0	0.0	2.4	0.73	-4.12	0.20	1.00	0.06	3.75	0.02	--	--	
l	4	-38579	549	131	-0	0.0	2.4	0.73	-3.84	0.19	1.00	0.05	3.54	0.02	--	--	
l	5	-37661	537	127	-0	0.0	2.4	0.73	-3.75	0.18	1.00	0.05	3.47	0.02	--	--	
½	2	-236637	8076	900	550	0.0	--	0.82	-6.29	0.82	1.00	0.21	5.38	0.12	--	--	
½	3	-175351	6046	652	392	0.0	--	0.82	-4.66	0.20	1.00	0.16	4.15	0.04	--	--	
½	4	-164744	5600	596	350	0.0	--	0.82	-4.38	0.19	1.00	0.15	3.94	0.04	--	--	
½	5	-161250	5458	578	337	0.0	--	0.82	-4.28	0.19	1.00	0.15	3.87	0.04	--	--	
0	2	-58292	4946	-1617	-4680	--	8.0	0.80	-5.81	0.95	1.00	0.49	5.02	0.29	--	--	
0	3	-43358	3691	-1196	-3478	--	8.0	0.80	-4.32	0.24	1.00	0.37	3.90	0.09	--	--	
0	4	-40935	3477	-1118	-3269	--	8.0	0.80	-4.08	0.22	1.00	0.35	3.72	0.09	--	--	
0	5	-40139	3407	-1092	-3201	--	8.0	0.80	-4.00	0.22	1.00	0.34	3.66	0.09	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 125 Descrizione: Maschio murario n. 125 verso portico
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-164085	3094	4219	-10285	0.0	1.2	0.77	-5.91	0.82	1.00	0.11	5.09	0.07	--	--	
l	3	-122075	2355	3046	-7355	0.0	1.3	0.77	-4.40	0.20	1.00	0.08	3.96	0.02	--	--	
l	4	-114014	2283	2658	-6470	0.0	1.3	0.77	-4.11	0.19	1.00	0.08	3.74	0.02	--	--	
l	5	-111397	2262	2528	-6171	0.0	1.4	0.77	-4.01	0.19	1.00	0.08	3.67	0.02	--	--	
½	2	-707684	8490	7822	-17644	0.0	--	0.82	-6.40	0.83	1.00	0.08	5.46	0.04	--	--	
½	3	-528254	6916	5702	-12901	0.0	--	0.82	-4.77	0.21	1.00	0.06	4.24	0.01	--	--	
½	4	-497250	7086	5084	-11812	0.0	--	0.82	-4.49	0.20	1.00	0.06	4.03	0.02	--	--	
½	5	-487118	7156	4879	-11458	0.0	--	0.82	-4.40	0.19	1.00	0.06	3.96	0.02	--	--	
0	2	-153846	756	-766	778	--	0.5	1.00	-5.59	0.73	1.00	0.03	4.86	0.02	--	--	
0	3	-115210	652	-543	634	--	0.6	1.00	-4.19	0.18	1.00	0.02	3.80	0.01	--	--	
0	4	-109203	721	-457	716	--	0.7	0.99	-3.97	0.17	1.00	0.03	3.64	0.01	--	--	
0	5	-107240	745	-428	746	--	0.7	0.99	-3.90	0.17	1.00	0.03	3.58	0.01	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 126 Descrizione: Maschio murario n. 126 verso portico
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-59235	600	375	3719	0.0	1.0	0.78	-4.52	0.62	1.00	0.05	4.05	0.03	--	--	
l	3	-44407	417	275	2798	0.0	1.0	0.78	-3.39	0.15	1.00	0.03	3.20	0.01	--	--	
l	4	-42060	349	250	2670	0.0	1.0	0.78	-3.21	0.15	1.00	0.03	3.07	0.01	--	--	
l	5	-41293	326	242	2629	0.0	1.0	0.78	-3.15	0.14	1.00	0.02	3.02	0.01	--	--	
½	2	-232721	3264	1403	272	0.0	--	0.82	-5.86	0.76	1.00	0.08	5.05	0.05	--	--	
½	3	-174995	2705	1057	219	0.0	--	0.82	-4.40	0.19	1.00	0.07	3.96	0.02	--	--	
½	4	-166917	3032	1012	228	0.0	--	0.82	-4.20	0.18	1.00	0.08	3.81	0.02	--	--	
½	5	-164296	3140	997	239	0.0	--	0.82	-4.14	0.18	1.00	0.08	3.76	0.02	--	--	
0	2	-69377	953	1149	2759	--	4.0	0.93	-5.29	0.74	1.00	0.07	4.63	0.05	--	--	
0	3	-52290	627	861	2083	--	4.0	0.93	-3.99	0.19	1.00	0.05	3.65	0.01	--	--	
0	4	-50141	453	816	2001	--	4.0	0.93	-3.82	0.18	1.00	0.03	3.53	0.01	--	--	
0	5	-49441	394	802	1975	--	4.0	0.93	-3.77	0.18	1.00	0.03	3.49	0.01	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 127 Descrizione: Maschio murario n. 127 verso portico
altezza calcolata: 546.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-54557	9122	1150	-2037	0.0	0.9	0.79	-4.29	0.58	1.00	0.72	3.88	0.55	--	--	
l	3	-40963	6835	825	-1546	0.0	0.9	0.79	-3.22	0.15	1.00	0.54	3.08	0.17	--	--	
l	4	-38915	6487	710	-1500	0.0	0.8	0.79	-3.06	0.14	1.00	0.51	2.95	0.17	--	--	
l	5	-38243	6372	672	-1486	0.0	0.8	0.79	-3.01	0.14	1.00	0.50	2.91	0.17	--	--	
½	2	-226425	1766	1955	902	0.0	--	0.82	-6.05	0.79	1.00	0.05	5.19	0.03	--	--	
½	3	-170549	1454	1427	713	0.0	--	0.82	-4.55	0.20	1.00	0.04	4.08	0.01	--	--	
½	4	-163150	1670	1279	739	0.0	--	0.82	-4.36	0.19	1.00	0.04	3.93	0.01	--	--	
½	5	-160756	1738	1230	750	0.0	--	0.82	-4.29	0.19	1.00	0.05	3.88	0.01	--	--	
0	2	-88249	6226	371	3775	--	4.3	0.92	-7.07	1.01	1.00	0.50	5.96	0.25	--	--	NON Verif.
0	3	-66502	4612	275	2825	--	4.2	0.92	-5.33	0.25	1.00	0.37	4.66	0.08	--	--	
0	4	-63681	4261	254	2654	--	4.2	0.92	-5.10	0.24	1.00	0.34	4.49	0.08	--	--	
0	5	-62763	4144	247	2598	--	4.1	0.92	-5.03	0.24	1.00	0.33	4.43	0.07	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 128 Descrizione: Maschio murario n. 128 veso portico
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-57139	16464	652	9	0.0	2.2	0.74	-4.72	0.69	1.00	1.36	4.20	0.97	--	--	
l	3	-42965	12285	461	12	0.0	2.1	0.74	-3.55	0.17	1.00	1.02	3.32	0.31	--	--	
l	4	-40891	11501	381	20	0.0	2.0	0.75	-3.38	0.16	1.00	0.95	3.20	0.30	--	--	
l	5	-40219	11242	355	23	0.0	1.9	0.75	-3.33	0.16	1.00	0.93	3.15	0.29	--	--	
½	2	-277445	43216	-550	1344	0.0	--	0.82	-6.07	0.79	1.00	0.95	5.21	0.54	--	--	
½	3	-209479	32199	-455	983	0.0	--	0.82	-4.58	0.20	1.00	0.70	4.10	0.17	--	--	
½	4	-201286	30077	-520	879	0.0	--	0.82	-4.41	0.19	1.00	0.66	3.96	0.17	--	--	
½	5	-198618	29376	-542	845	0.0	--	0.82	-4.35	0.19	1.00	0.64	3.92	0.16	--	--	
0	2	-68740	11466	-184	-167	--	0.2	1.00	-5.64	0.74	1.00	0.94	4.89	0.58	--	--	
0	3	-52105	8513	-144	-146	--	0.3	0.99	-4.28	0.19	1.00	0.70	3.87	0.18	--	--	
0	4	-50481	7888	-148	-187	--	0.4	0.99	-4.14	0.18	1.00	0.65	3.77	0.17	--	--	
0	5	-49958	7676	-150	-202	--	0.4	0.99	-4.10	0.18	1.00	0.63	3.74	0.17	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 130 Descrizione: Maschio murario n. 130 interno
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	2	-54483	3307	-279	1218	0.0	2.9	0.71	-4.72	0.71	1.00	0.29	4.20	0.20	--	--	
l	3	-40892	2497	-214	919	0.0	3.0	0.71	-3.54	0.18	1.00	0.22	3.32	0.07	--	--	
l	4	-38740	2374	-210	880	0.0	3.0	0.71	-3.36	0.17	1.00	0.21	3.18	0.06	--	--	
l	5	-38048	2337	-210	868	0.0	3.0	0.71	-3.30	0.17	1.00	0.20	3.13	0.06	--	--	
½	2	-117456	2873	-5	547	0.0	--	0.82	-5.09	0.67	1.00	0.12	4.48	0.08	--	--	
½	3	-88327	2089	-14	408	0.0	--	0.82	-3.83	0.17	1.00	0.09	3.53	0.03	--	--	
½	4	-84036	1919	-35	379	0.0	--	0.82	-3.64	0.16	1.00	0.08	3.39	0.02	--	--	
½	5	-82663	1855	-42	371	0.0	--	0.82	-3.58	0.16	1.00	0.08	3.35	0.02	--	--	
0	2	-64452	6047	108	45	--	0.1	1.00	-5.59	0.73	1.00	0.52	4.85	0.32	--	--	
0	3	-48537	4492	80	31	--	0.1	1.00	-4.21	0.18	1.00	0.39	3.81	0.10	--	--	
0	4	-46335	4207	72	20	--	0.0	1.00	-4.02	0.18	1.00	0.36	3.67	0.10	--	--	
0	5	-45622	4110	69	16	--	0.0	1.00	-3.95	0.17	1.00	0.36	3.63	0.10	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 131 Descrizione: Maschio murario n. 131 interno
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-207851	25159	-1929	-2763	0.0	1.1	0.78	-5.09	0.70	1.00	0.62	4.48	0.41	--	--	
l	3	-156067	18752	-1377	-2045	0.0	1.1	0.78	-3.82	0.18	1.00	0.46	3.53	0.13	--	--	
l	4	-148328	17567	-1181	-1862	0.0	1.0	0.78	-3.63	0.17	1.00	0.43	3.38	0.13	--	--	
l	5	-145808	17179	-1116	-1818	0.0	1.0	0.78	-3.57	0.16	1.00	0.42	3.34	0.13	--	--	
½	2	-539404	43647	-1265	-51658	0.0	--	0.82	-5.95	0.78	1.00	0.48	5.12	0.28	--	--	
½	3	-405795	32331	-873	-38838	0.0	--	0.82	-4.47	0.19	1.00	0.36	4.02	0.09	--	--	
½	4	-387182	29931	-690	-37159	0.0	--	0.82	-4.27	0.19	1.00	0.33	3.86	0.09	--	--	
½	5	-381156	29147	-628	-36594	0.0	--	0.82	-4.20	0.18	1.00	0.32	3.81	0.08	--	--	
0	2	-257718	11930	-698	-36114	--	14.0	0.92	-6.50	0.93	1.00	0.30	5.53	0.16	--	--	
0	3	-194228	8746	-458	-27300	--	14.1	0.91	-4.90	0.23	1.00	0.22	4.33	0.05	--	--	
0	4	-186008	7946	-313	-26448	--	14.2	0.91	-4.69	0.22	1.00	0.20	4.18	0.05	--	--	
0	5	-183348	7679	-263	-26161	--	14.3	0.91	-4.62	0.22	1.00	0.19	4.13	0.05	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **0.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 132 Descrizione: Maschio murario n. 132 interno
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-34276	3321	92	0	0.0	2.4	0.73	-5.62	0.82	1.00	0.54	4.87	0.34	--	--	
l	3	-25704	2429	70	0	0.0	2.4	0.73	-4.21	0.21	1.00	0.40	3.82	0.10	--	--	
l	4	-24345	2185	69	0	0.0	2.4	0.73	-3.99	0.19	1.00	0.36	3.65	0.10	--	--	
l	5	-23906	2106	69	0	0.0	2.4	0.73	-3.92	0.19	1.00	0.35	3.60	0.10	--	--	
½	2	-139712	2442	229	0	0.0	--	0.82	-5.72	0.75	1.00	0.10	4.95	0.06	--	--	
½	3	-105095	1969	170	0	0.0	--	0.82	-4.30	0.19	1.00	0.08	3.89	0.02	--	--	
½	4	-100272	2108	162	0	0.0	--	0.82	-4.11	0.18	1.00	0.09	3.74	0.02	--	--	
½	5	-98711	2152	159	0	0.0	--	0.82	-4.04	0.18	1.00	0.09	3.69	0.02	--	--	
0	2	-60078	3694	376	0	--	0.0	1.00	-7.38	0.96	1.00	0.45	6.20	0.22	--	--	
0	3	-45233	2765	285	0	--	0.0	1.00	-5.56	0.24	1.00	0.34	4.83	0.07	--	--	
0	4	-43288	2624	274	0	--	0.0	1.00	-5.32	0.23	1.00	0.32	4.65	0.07	--	--	
0	5	-42653	2579	271	0	--	0.0	1.00	-5.24	0.23	1.00	0.32	4.59	0.07	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **6** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Pilastroni portico**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 10 Descrizione: Maschio murario n. 10 su corso Valdocco
altezza calcolata: 954.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-25796	5625	34	382	1.9	0.7	0.55	-2.83	0.55	1.00	0.62	2.78	0.67	--	--	
l	3	-19370	4293	2	286	1.9	0.7	0.55	-2.13	0.14	1.00	0.47	2.25	0.21	--	--	
l	4	-18246	4153	-29	267	1.9	0.8	0.55	-2.00	0.13	1.00	0.46	2.16	0.21	--	--	
l	5	-17898	4116	-40	262	1.9	0.9	0.56	-1.96	0.13	1.00	0.45	2.13	0.21	--	--	
½	2	-300952	22268	1040	1132	0.0	--	0.59	-5.02	0.91	1.00	0.37	4.42	0.25	--	--	
½	3	-226637	17277	774	812	0.0	--	0.59	-3.78	0.23	1.00	0.29	3.49	0.08	--	--	
½	4	-215416	17186	717	738	0.0	--	0.59	-3.59	0.22	1.00	0.29	3.35	0.09	--	--	
½	5	-211913	17198	699	709	0.0	--	0.59	-3.53	0.21	1.00	0.29	3.31	0.09	--	--	
0	2	-71715	17250	157	-1776	--	2.5	0.94	-8.30	1.60	1.00	2.00	6.88	0.87	--	--	NON Verif.
0	3	-53849	12869	107	-1322	--	2.5	0.94	-6.23	0.40	1.00	1.49	5.33	0.28	--	--	
0	4	-51144	12081	75	-1234	--	2.4	0.94	-5.92	0.38	1.00	1.40	5.10	0.27	--	--	
0	5	-50267	11822	65	-1206	--	2.4	0.94	-5.82	0.37	1.00	1.37	5.02	0.27	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **6** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Pilastroni portico**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **11** Descrizione: Maschio murario n. 11 su corso Valdocco
altezza calcolata: **954.00** cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-20185	17	1151	0	1.5	3.8	0.52	-3.00	0.62	1.00	0.00	2.91	0.00	--	--	
l	3	-15213	1	848	0	1.5	3.8	0.52	-2.26	0.16	1.00	0.00	2.35	0.00	--	--	
l	4	-14424	35	775	0	1.5	3.9	0.52	-2.14	0.15	1.00	0.01	2.27	0.00	--	--	
l	5	-14182	45	751	0	1.5	3.9	0.52	-2.10	0.15	1.00	0.01	2.24	0.00	--	--	
½	2	-288051	10134	-1059	-1	0.0	--	0.59	-7.13	1.29	1.00	0.25	6.00	0.13	--	--	NON Verif.
½	3	-216906	7504	-869	-1	0.0	--	0.59	-5.37	0.32	1.00	0.19	4.68	0.04	--	--	
½	4	-206254	6987	-926	-1	0.0	--	0.59	-5.10	0.31	1.00	0.17	4.49	0.04	--	--	
½	5	-202926	6812	-950	-0	0.0	--	0.59	-5.02	0.30	1.00	0.17	4.43	0.04	--	--	
0	2	-56027	446	-388	0	--	0.0	1.00	-8.32	1.50	1.00	0.07	6.90	0.03	--	--	NON Verif.
0	3	-42438	300	-280	0	--	0.0	1.00	-6.30	0.38	1.00	0.04	5.38	0.01	--	--	
0	4	-40760	236	-262	0	--	0.0	1.00	-6.05	0.36	1.00	0.04	5.20	0.01	--	--	
0	5	-40248	214	-254	0	--	0.0	1.00	-5.97	0.36	1.00	0.03	5.14	0.01	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **6** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Pilastroni portico**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **12** Descrizione: Maschio murario n. 12 su corso Valdocco
altezza calcolata: **954.00** cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-15411	2477	550	0	1.5	4.1	0.51	-2.85	0.60	1.00	0.46	2.80	0.49	--	--	
l	3	-11642	1861	405	0	1.5	4.1	0.51	-2.15	0.15	1.00	0.34	2.27	0.15	--	--	
l	4	-11075	1753	369	0	1.5	4.2	0.51	-2.05	0.14	1.00	0.32	2.20	0.15	--	--	
l	5	-10907	1720	357	0	1.5	4.2	0.51	-2.02	0.14	1.00	0.32	2.17	0.15	--	--	
½	2	-247941	7311	-1970	536	0.0	--	0.59	-6.60	1.19	1.00	0.19	5.61	0.10	--	--	NON Verif.
½	3	-187178	5573	-1464	403	0.0	--	0.59	-4.98	0.30	1.00	0.15	4.40	0.03	--	--	
½	4	-178503	5344	-1365	383	0.0	--	0.59	-4.75	0.29	1.00	0.14	4.22	0.03	--	--	
½	5	-175848	5281	-1332	377	0.0	--	0.59	-4.68	0.28	1.00	0.14	4.17	0.03	--	--	
0	2	-52534	1478	700	0	--	0.0	1.00	-9.71	1.75	1.00	0.27	7.95	0.10	--	--	NON Verif.
0	3	-39561	1086	514	0	--	0.0	1.00	-7.32	0.44	1.00	0.20	6.15	0.03	--	--	
0	4	-37717	1001	471	0	--	0.0	1.00	-6.97	0.42	1.00	0.19	5.89	0.03	--	--	
0	5	-37133	972	456	0	--	0.0	1.00	-6.87	0.41	1.00	0.18	5.81	0.03	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **6** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Pilastroni portico**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 13 Descrizione: Maschio murario n. 13 su corso Valdocco
altezza calcolata: 954.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-31873	211	-1298	0	1.4	4.0	0.51	-2.81	0.59	1.00	0.02	2.77	0.02	--	--	
l	3	-23962	156	-959	0	1.4	4.0	0.51	-2.11	0.15	1.00	0.01	2.25	0.01	--	--	
l	4	-22556	134	-890	0	1.4	4.0	0.51	-1.99	0.14	1.00	0.01	2.15	0.01	--	--	
l	5	-22137	127	-866	0	1.4	4.0	0.51	-1.95	0.14	1.00	0.01	2.12	0.01	--	--	
½	2	-698424	10410	-9582	-2	0.0	--	0.59	-8.22	1.48	1.00	0.12	6.82	0.05	--	--	NON Verif.
½	3	-525926	7625	-6994	-1	0.0	--	0.59	-6.19	0.37	1.00	0.09	5.30	0.02	--	--	
½	4	-499618	7012	-6238	-1	0.0	--	0.59	-5.88	0.35	1.00	0.08	5.07	0.02	--	--	
½	5	-491480	6798	-5987	-1	0.0	--	0.59	-5.78	0.35	1.00	0.08	5.00	0.02	--	--	
0	2	-123461	2959	4723	-4397	--	3.6	0.93	-10.89	2.12	1.00	0.26	8.83	0.09	--	--	NON Verif.
0	3	-93124	2154	3543	-3221	--	3.5	0.93	-8.22	0.53	1.00	0.19	6.82	0.03	--	--	
0	4	-88874	1987	3383	-2973	--	3.3	0.93	-7.84	0.51	1.00	0.18	6.54	0.03	--	--	
0	5	-87557	1921	3328	-2885	--	3.3	0.93	-7.72	0.50	1.00	0.17	6.45	0.03	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **6** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Pilastroni portico**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 14 Descrizione: Maschio murario n. 14 su corso valdocco
altezza calcolata: 954.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-35751	1230	-887	419	1.7	3.2	0.54	-3.12	0.62	1.00	0.11	3.00	0.11	--	--	
l	3	-26823	907	-665	304	1.7	3.2	0.54	-2.34	0.16	1.00	0.08	2.42	0.03	--	--	
l	4	-25261	835	-628	274	1.7	3.2	0.54	-2.20	0.15	1.00	0.07	2.31	0.03	--	--	
l	5	-24789	811	-615	264	1.7	3.2	0.54	-2.16	0.14	1.00	0.07	2.28	0.03	--	--	
½	2	-669190	10617	-10112	13147	0.0	--	0.59	-8.34	1.51	1.00	0.13	6.92	0.06	--	--	NON Verif.
½	3	-503643	7854	-7450	9709	0.0	--	0.59	-6.28	0.38	1.00	0.10	5.37	0.02	--	--	
½	4	-478262	7397	-6737	9067	0.0	--	0.59	-5.96	0.36	1.00	0.09	5.13	0.02	--	--	
½	5	-470443	7233	-6498	8851	0.0	--	0.59	-5.87	0.35	1.00	0.09	5.06	0.02	--	--	
0	2	-130129	3621	4292	-4062	--	3.1	0.94	-11.36	2.18	1.00	0.32	9.18	0.10	--	--	NON Verif.
0	3	-98116	2678	3210	-2998	--	3.1	0.94	-8.56	0.55	1.00	0.23	7.08	0.03	--	--	
0	4	-93633	2508	3051	-2813	--	3.0	0.94	-8.17	0.52	1.00	0.22	6.79	0.03	--	--	
0	5	-92251	2449	2996	-2748	--	3.0	0.94	-8.05	0.51	1.00	0.21	6.70	0.03	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **6** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Pilastroni portico**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 15 Descrizione: Maschio murario n. 15 su corso Valdocco
altezza calcolata: 954.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-19698	2074	806	-352	1.6	3.9	0.52	-3.10	0.64	1.00	0.33	2.99	0.33	--	--	
l	3	-14902	1565	591	-265	1.6	3.9	0.52	-2.35	0.16	1.00	0.25	2.42	0.10	--	--	
l	4	-14188	1484	536	-250	1.6	3.9	0.52	-2.23	0.15	1.00	0.23	2.34	0.10	--	--	
l	5	-13977	1460	518	-246	1.6	3.9	0.52	-2.20	0.15	1.00	0.23	2.31	0.10	--	--	
½	2	-325913	16477	-1800	-415	0.0	--	0.59	-7.15	1.29	1.00	0.36	6.02	0.18	--	--	NON Verif.
½	3	-246193	12382	-1359	-323	0.0	--	0.59	-5.40	0.32	1.00	0.27	4.71	0.06	--	--	
½	4	-235369	11794	-1306	-317	0.0	--	0.59	-5.16	0.31	1.00	0.26	4.53	0.06	--	--	
½	5	-232093	11608	-1289	-315	0.0	--	0.59	-5.09	0.31	1.00	0.25	4.48	0.06	--	--	
0	2	-56561	764	758	0	--	0.0	1.00	-8.91	1.61	1.00	0.12	7.34	0.05	--	--	NON Verif.
0	3	-42751	567	546	0	--	0.0	1.00	-6.73	0.41	1.00	0.09	5.71	0.02	--	--	
0	4	-40948	539	478	0	--	0.0	1.00	-6.45	0.39	1.00	0.08	5.50	0.02	--	--	
0	5	-40402	529	456	0	--	0.0	1.00	-6.36	0.38	1.00	0.08	5.43	0.02	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **6** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Pilastroni portico**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 16 Descrizione: Maschio murario n. 16 su Via del Carmine
altezza calcolata: 954.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-21637	1485	987	-493	1.5	4.7	0.50	-3.07	0.66	1.00	0.21	2.97	0.21	--	--	
l	3	-16362	1129	726	-371	1.5	4.7	0.50	-2.32	0.17	1.00	0.16	2.40	0.07	--	--	
l	4	-15571	1093	663	-352	1.5	4.8	0.50	-2.21	0.16	1.00	0.16	2.32	0.07	--	--	
l	5	-15338	1083	642	-345	1.5	4.8	0.50	-2.18	0.16	1.00	0.15	2.29	0.07	--	--	
½	2	-339576	7923	-4350	-2294	0.0	--	0.59	-6.83	1.23	1.00	0.16	5.78	0.08	--	--	NON Verif.
½	3	-256434	5859	-3277	-1757	0.0	--	0.59	-5.16	0.31	1.00	0.12	4.53	0.03	--	--	
½	4	-244780	5382	-3153	-1712	0.0	--	0.59	-4.93	0.30	1.00	0.11	4.35	0.02	--	--	
½	5	-241266	5229	-3113	-1700	0.0	--	0.59	-4.85	0.29	1.00	0.11	4.30	0.02	--	--	
0	2	-69030	652	1804	0	--	0.0	1.00	-9.81	1.77	1.00	0.09	8.01	0.03	--	--	NON Verif.
0	3	-52218	517	1336	0	--	0.0	1.00	-7.42	0.45	1.00	0.07	6.22	0.01	--	--	
0	4	-50162	542	1245	0	--	0.0	1.00	-7.12	0.43	1.00	0.08	6.00	0.01	--	--	
0	5	-49535	551	1215	0	--	0.0	1.00	-7.04	0.42	1.00	0.08	5.94	0.01	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **6** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Pilastroni portico**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo p: **1.00**

Maschio num. 17 Descrizione: Maschio murario n. 17 su via del Carmine
altezza calcolata: 954.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	2	-34535	2111	-1330	464	1.7	4.0	0.52	-2.91	0.60	1.00	0.18	2.84	0.19	--	--	
l	3	-25995	1541	-987	338	1.7	4.0	0.52	-2.19	0.15	1.00	0.13	2.30	0.06	--	--	
l	4	-24571	1400	-919	309	1.7	4.1	0.52	-2.07	0.14	1.00	0.12	2.21	0.05	--	--	
l	5	-24138	1352	-896	302	1.7	4.1	0.52	-2.03	0.14	1.00	0.11	2.19	0.05	--	--	
½	2	-662491	3358	-12850	8416	0.0	--	0.59	-7.96	1.44	1.00	0.04	6.63	0.02	--	--	NON Verif.
½	3	-499424	2279	-9400	6054	0.0	--	0.59	-6.00	0.36	1.00	0.03	5.16	0.01	--	--	
½	4	-475324	1786	-8462	5285	0.0	--	0.59	-5.71	0.34	1.00	0.02	4.94	0.00	--	--	
½	5	-467919	1620	-8150	5030	0.0	--	0.59	-5.62	0.34	1.00	0.02	4.87	0.00	--	--	
0	2	-129393	1686	5933	-1934	--	1.5	0.97	-10.90	2.03	1.00	0.14	8.84	0.05	--	--	NON Verif.
0	3	-97752	1185	4445	-1338	--	1.4	0.97	-8.24	0.51	1.00	0.10	6.84	0.01	--	--	
0	4	-93483	998	4233	-1101	--	1.2	0.98	-7.88	0.48	1.00	0.08	6.57	0.01	--	--	
0	5	-92171	935	4162	-1022	--	1.1	0.98	-7.77	0.48	1.00	0.08	6.48	0.01	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **6** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Pilastroni portico**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 18 Descrizione: Maschio murario n. 18 su via del Carmine
altezza calcolata: 954.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-34907	450	-1873	0	1.7	3.9	0.52	-2.90	0.59	1.00	0.04	2.84	0.04	--	--	
l	3	-26240	330	-1381	0	1.7	3.9	0.52	-2.18	0.15	1.00	0.03	2.30	0.01	--	--	
l	4	-24639	327	-1268	0	1.7	3.9	0.52	-2.05	0.14	1.00	0.03	2.20	0.01	--	--	
l	5	-24158	323	-1230	0	1.7	3.9	0.52	-2.01	0.14	1.00	0.03	2.17	0.01	--	--	
½	2	-722819	10526	-11585	-4	0.0	--	0.59	-8.01	1.45	1.00	0.12	6.67	0.05	--	--	NON Verif.
½	3	-544681	7675	-8404	-3	0.0	--	0.59	-6.03	0.36	1.00	0.09	5.19	0.02	--	--	
½	4	-517815	7005	-7411	-3	0.0	--	0.59	-5.74	0.35	1.00	0.08	4.96	0.02	--	--	
½	5	-509522	6777	-7081	-2	0.0	--	0.59	-5.64	0.34	1.00	0.08	4.89	0.02	--	--	
0	2	-128625	3115	7750	-4527	--	3.5	0.93	-10.69	2.07	1.00	0.26	8.67	0.09	--	--	NON Verif.
0	3	-97116	2273	5822	-3313	--	3.4	0.94	-8.07	0.52	1.00	0.19	6.71	0.03	--	--	
0	4	-92784	2059	5559	-3032	--	3.3	0.94	-7.71	0.49	1.00	0.17	6.44	0.03	--	--	
0	5	-91445	1989	5471	-2935	--	3.2	0.94	-7.60	0.49	1.00	0.17	6.36	0.03	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **6** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Pilastroni portico**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 19 Descrizione: Maschio murario n. 19 su Via Del Carmine
altezza calcolata: 954.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-36159	4340	-129	0	1.5	4.9	0.49	-3.61	0.79	1.00	0.43	3.37	0.39	--	--	
l	3	-27122	3221	-105	0	1.5	4.9	0.49	-2.71	0.20	1.00	0.32	2.69	0.12	--	--	
l	4	-25549	2930	-113	0	1.5	5.0	0.49	-2.55	0.19	1.00	0.29	2.57	0.11	--	--	
l	5	-25058	2841	-116	0	1.5	5.0	0.49	-2.50	0.18	1.00	0.28	2.54	0.11	--	--	
½	2	-585104	20706	-6984	3	0.0	--	0.59	-7.79	1.41	1.00	0.28	6.50	0.13	--	--	NON Verif.
½	3	-439159	15624	-5217	2	0.0	--	0.59	-5.84	0.35	1.00	0.21	5.04	0.04	--	--	
½	4	-415223	14631	-4889	2	0.0	--	0.59	-5.53	0.33	1.00	0.19	4.80	0.04	--	--	
½	5	-407608	14339	-4785	2	0.0	--	0.59	-5.42	0.33	1.00	0.19	4.73	0.04	--	--	
0	2	-74360	70	4432	-5560	--	7.5	0.82	-7.42	1.63	1.00	0.01	6.23	0.00	--	--	NON Verif.
0	3	-55954	78	3315	-4159	--	7.4	0.82	-5.58	0.41	1.00	0.01	4.85	0.00	--	--	
0	4	-53320	55	3126	-3957	--	7.4	0.82	-5.32	0.39	1.00	0.01	4.65	0.00	--	--	
0	5	-52478	55	3064	-3889	--	7.4	0.82	-5.24	0.38	1.00	0.01	4.59	0.00	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **1** Descrizione: Maschio murario n. 1 su corso valdocco
altezza calcolata: **408.00** cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-14184	315	31	0	2.2	0.6	0.85	-2.07	0.26	1.00	0.05	2.22	0.06	--	--	
l	3	-10591	264	21	0	2.2	0.5	0.84	-1.55	0.07	1.00	0.04	1.82	0.02	--	--	
l	4	-9847	326	14	0	2.2	0.3	0.83	-1.44	0.06	1.00	0.05	1.74	0.03	--	--	
l	5	-9625	347	12	0	2.2	0.2	0.83	-1.41	0.06	1.00	0.05	1.72	0.03	--	--	
½	2	-49194	1739	-602	-296	0.0	--	0.90	-3.39	0.40	1.00	0.12	3.20	0.11	--	--	
½	3	-36710	1240	-439	-212	0.0	--	0.90	-2.53	0.10	1.00	0.09	2.56	0.03	--	--	
½	4	-34064	1020	-385	-176	0.0	--	0.90	-2.35	0.09	1.00	0.07	2.42	0.03	--	--	
½	5	-33251	949	-368	-164	0.0	--	0.90	-2.29	0.09	1.00	0.07	2.38	0.03	--	--	
0	2	-23870	694	233	0	--	0.0	1.00	-3.48	0.41	1.00	0.10	3.27	0.09	--	--	
0	3	-17945	495	171	0	--	0.0	1.00	-2.62	0.10	1.00	0.07	2.62	0.03	--	--	
0	4	-16951	404	155	0	--	0.0	1.00	-2.47	0.10	1.00	0.06	2.51	0.02	--	--	
0	5	-16649	375	150	0	--	0.0	1.00	-2.43	0.10	1.00	0.05	2.48	0.02	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **2.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **2** Descrizione: Maschio murario n. 2 su corso Valdocco
altezza calcolata: **408.00** cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-94328	6359	-11866	-1055	1.9	1.8	0.91	-3.26	0.38	1.00	0.22	3.11	0.21	--	--	
l	3	-69999	4312	-8527	-730	1.9	1.7	0.91	-2.42	0.10	1.00	0.15	2.48	0.06	--	--	
l	4	-64162	2910	-7359	-552	1.9	1.6	0.91	-2.22	0.09	1.00	0.10	2.32	0.04	--	--	
l	5	-62327	2464	-6970	-483	1.9	1.6	0.90	-2.16	0.09	1.00	0.09	2.28	0.04	--	--	
½	2	-244224	3149	-1521	-10847	0.0	--	0.91	-4.22	0.50	1.00	0.05	3.83	0.04	--	--	
½	3	-181894	2081	-1164	-7652	0.0	--	0.91	-3.14	0.12	1.00	0.04	3.02	0.01	--	--	
½	4	-168096	1219	-1176	-6005	0.0	--	0.91	-2.91	0.11	1.00	0.02	2.84	0.01	--	--	
½	5	-163815	947	-1176	-5483	0.0	--	0.91	-2.83	0.11	1.00	0.02	2.78	0.01	--	--	
0	2	-134396	1575	14560	-3451	--	2.6	0.97	-4.65	0.56	1.00	0.05	4.15	0.04	--	--	
0	3	-100393	1041	10397	-2534	--	2.5	0.97	-3.47	0.14	1.00	0.04	3.26	0.01	--	--	
0	4	-93502	610	8798	-2268	--	2.4	0.97	-3.23	0.13	1.00	0.02	3.08	0.01	--	--	
0	5	-91365	474	8270	-2169	--	2.4	0.97	-3.16	0.13	1.00	0.02	3.03	0.01	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **3** Descrizione: Maschio murario n. 3 su corso valdocco
altezza calcolata: **408.00** cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-48975	1288	-10366	-149	2.0	1.4	0.88	-3.93	0.48	1.00	0.10	3.61	0.09	--	--	
l	3	-36044	1093	-7440	-106	2.1	1.3	0.88	-2.89	0.12	1.00	0.09	2.83	0.03	--	--	
l	4	-32352	1519	-6386	-84	2.1	1.3	0.88	-2.60	0.11	1.00	0.12	2.61	0.05	--	--	
l	5	-31185	1639	-6038	-78	2.1	1.2	0.87	-2.50	0.10	1.00	0.13	2.54	0.05	--	--	
½	2	-140725	603	-4088	-216	0.0	--	0.90	-5.64	0.67	1.00	0.02	4.89	0.01	--	--	
½	3	-104250	500	-3011	-99	0.0	--	0.90	-4.18	0.17	1.00	0.02	3.80	0.01	--	--	
½	4	-94907	660	-2756	136	0.0	--	0.90	-3.81	0.15	1.00	0.03	3.52	0.01	--	--	
½	5	-92008	705	-2671	205	0.0	--	0.90	-3.69	0.15	1.00	0.03	3.43	0.01	--	--	
0	2	-75660	302	10388	-455	--	0.6	0.99	-6.07	0.73	1.00	0.02	5.21	0.01	--	--	
0	3	-56194	250	7364	-336	--	0.6	0.99	-4.51	0.18	1.00	0.02	4.04	0.00	--	--	
0	4	-51522	330	6109	-304	--	0.6	0.99	-4.13	0.17	1.00	0.03	3.76	0.01	--	--	
0	5	-50075	353	5697	-295	--	0.6	0.99	-4.02	0.16	1.00	0.03	3.67	0.01	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **2.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **4** Descrizione: Maschio murario n. 4 su corso valdocco
altezza calcolata: **408.00** cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-110220	4161	-14453	-448	1.9	1.7	0.91	-3.66	0.43	1.00	0.14	3.41	0.12	--	--	
l	3	-81493	3112	-10417	-309	1.9	1.6	0.91	-2.71	0.11	1.00	0.10	2.69	0.04	--	--	
l	4	-73613	3157	-9021	-202	1.9	1.6	0.90	-2.44	0.10	1.00	0.10	2.49	0.04	--	--	
l	5	-71176	3151	-8559	-181	1.9	1.6	0.90	-2.36	0.09	1.00	0.10	2.43	0.04	--	--	
½	2	-288503	1355	-6202	-1609	0.0	--	0.91	-4.79	0.56	1.00	0.02	4.25	0.02	--	--	
½	3	-213948	1049	-4829	-1129	0.0	--	0.91	-3.55	0.14	1.00	0.02	3.32	0.01	--	--	
½	4	-194795	1229	-4988	-629	0.0	--	0.91	-3.23	0.13	1.00	0.02	3.09	0.01	--	--	
½	5	-188906	1274	-5035	-480	0.0	--	0.91	-3.14	0.12	1.00	0.02	3.01	0.01	--	--	
0	2	-157028	677	13063	-1886	--	1.2	0.99	-5.22	0.62	1.00	0.02	4.57	0.01	--	--	
0	3	-116813	524	9034	-1396	--	1.2	0.99	-3.88	0.15	1.00	0.02	3.57	0.00	--	--	
0	4	-107236	614	6965	-1236	--	1.2	0.99	-3.56	0.14	1.00	0.02	3.33	0.01	--	--	
0	5	-104291	637	6288	-1172	--	1.1	0.99	-3.46	0.14	1.00	0.02	3.26	0.01	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **2.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **5** Descrizione: Maschio murario n. 5 su corso Valdocco
altezza calcolata: **408.00** cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-59657	3580	-11186	437	2.0	1.6	0.89	-3.97	0.48	1.00	0.24	3.64	0.20	--	--	
l	3	-43918	2600	-8028	323	2.0	1.6	0.89	-2.92	0.12	1.00	0.17	2.85	0.06	--	--	
l	4	-39275	2425	-6875	299	2.0	1.6	0.89	-2.61	0.11	1.00	0.16	2.62	0.06	--	--	
l	5	-37835	2357	-6494	290	2.0	1.5	0.89	-2.52	0.10	1.00	0.16	2.55	0.06	--	--	
½	2	-168595	454	-4680	396	0.0	--	0.90	-5.61	0.67	1.00	0.02	4.87	0.01	--	--	
½	3	-124785	324	-3497	276	0.0	--	0.90	-4.15	0.16	1.00	0.01	3.77	0.00	--	--	
½	4	-113041	218	-3310	296	0.0	--	0.90	-3.76	0.15	1.00	0.01	3.48	0.00	--	--	
½	5	-109420	186	-3246	296	0.0	--	0.90	-3.64	0.14	1.00	0.01	3.39	0.00	--	--	
0	2	-90676	227	10118	308	--	0.3	0.99	-6.03	0.72	1.00	0.02	5.19	0.01	--	--	
0	3	-67299	162	7097	220	--	0.3	0.99	-4.48	0.18	1.00	0.01	4.02	0.00	--	--	
0	4	-61430	109	5703	194	--	0.3	0.99	-4.09	0.16	1.00	0.01	3.73	0.00	--	--	
0	5	-59613	94	5244	185	--	0.3	0.99	-3.97	0.16	1.00	0.01	3.64	0.00	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **2.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **6** Descrizione: Maschio murario n. 6 su corso Valdocco
altezza calcolata: **408.00** cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-110449	1247	-12811	-372	1.9	1.7	0.91	-3.62	0.43	1.00	0.04	3.38	0.04	--	--	
l	3	-81731	800	-9236	-317	1.9	1.6	0.91	-2.68	0.11	1.00	0.03	2.67	0.01	--	--	
l	4	-73899	586	-7999	-339	1.9	1.6	0.90	-2.43	0.10	1.00	0.02	2.48	0.01	--	--	
l	5	-71507	509	-7591	-350	1.9	1.5	0.90	-2.35	0.09	1.00	0.02	2.42	0.01	--	--	
½	2	-290177	273	-2326	-197	0.0	--	0.91	-4.76	0.56	1.00	0.00	4.23	0.00	--	--	
½	3	-215365	295	-1908	-328	0.0	--	0.91	-3.53	0.14	1.00	0.00	3.31	0.00	--	--	
½	4	-196299	372	-2193	-536	0.0	--	0.91	-3.22	0.13	1.00	0.01	3.08	0.00	--	--	
½	5	-190461	402	-2283	-613	0.0	--	0.91	-3.13	0.12	1.00	0.01	3.00	0.00	--	--	
0	2	-158026	137	15636	-44	--	0.0	1.00	-5.19	0.61	1.00	0.00	4.55	0.00	--	--	
0	3	-117635	147	11019	-55	--	0.0	1.00	-3.86	0.15	1.00	0.00	3.56	0.00	--	--	
0	4	-108111	186	8957	-109	--	0.1	1.00	-3.55	0.14	1.00	0.01	3.32	0.00	--	--	
0	5	-105170	201	8283	-120	--	0.1	1.00	-3.45	0.14	1.00	0.01	3.25	0.00	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **2.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **7** Descrizione: Maschio murario n. 7 su corso Valdocco
altezza calcolata: **408.00** cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-62176	2638	-11878	-682	2.0	1.8	0.90	-3.94	0.47	1.00	0.17	3.62	0.14	--	--	
l	3	-45808	2136	-8537	-524	2.0	1.7	0.89	-2.90	0.12	1.00	0.14	2.84	0.05	--	--	
l	4	-41073	2326	-7335	-507	2.0	1.7	0.89	-2.60	0.10	1.00	0.15	2.61	0.06	--	--	
l	5	-39605	2386	-6939	-507	2.0	1.7	0.89	-2.51	0.10	1.00	0.15	2.54	0.06	--	--	
½	2	-174784	401	-2888	-784	0.0	--	0.90	-5.54	0.66	1.00	0.01	4.81	0.01	--	--	
½	3	-129541	180	-2123	-708	0.0	--	0.90	-4.10	0.16	1.00	0.01	3.74	0.00	--	--	
½	4	-117790	55	-1942	-900	0.0	--	0.90	-3.73	0.15	1.00	0.00	3.46	0.00	--	--	
½	5	-114153	131	-1880	-962	0.0	--	0.90	-3.62	0.14	1.00	0.00	3.37	0.00	--	--	
0	2	-94096	201	12422	-432	--	0.5	0.99	-5.96	0.71	1.00	0.01	5.13	0.01	--	--	
0	3	-69022	90	8863	-329	--	0.5	0.99	-4.43	0.18	1.00	0.01	3.98	0.00	--	--	
0	4	-64045	27	7456	-316	--	0.5	0.99	-4.06	0.16	1.00	0.00	3.70	0.00	--	--	
0	5	-62236	65	6994	-313	--	0.5	0.99	-3.94	0.16	1.00	0.00	3.62	0.00	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **8** Descrizione: Maschio murario n. 8 su corso valdocco
altezza calcolata: **408.00** cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-102984	1588	-13018	-1714	1.9	1.6	0.90	-3.40	0.40	1.00	0.05	3.21	0.05	--	--	
l	3	-76334	1677	-9351	-1391	1.9	1.5	0.90	-2.52	0.10	1.00	0.06	2.55	0.02	--	--	
l	4	-69452	2754	-8039	-1488	1.9	1.5	0.90	-2.29	0.09	1.00	0.09	2.38	0.04	--	--	
l	5	-67333	3081	-7604	-1509	1.9	1.4	0.90	-2.22	0.09	1.00	0.10	2.33	0.04	--	--	
½	2	-272212	2733	-486	-2231	0.0	--	0.91	-4.49	0.53	1.00	0.05	4.03	0.03	--	--	
½	3	-202585	2408	-389	-2274	0.0	--	0.91	-3.34	0.13	1.00	0.04	3.17	0.01	--	--	
½	4	-186250	3021	-447	-3428	0.0	--	0.91	-3.07	0.12	1.00	0.05	2.97	0.02	--	--	
½	5	-181221	3211	-464	-3773	0.0	--	0.91	-2.99	0.12	1.00	0.05	2.90	0.02	--	--	
0	2	-148972	1367	16444	679	--	0.5	1.00	-4.92	0.58	1.00	0.05	4.35	0.03	--	--	
0	3	-111194	1204	11778	442	--	0.4	1.00	-3.67	0.14	1.00	0.04	3.41	0.01	--	--	
0	4	-103018	1510	10012	237	--	0.2	1.00	-3.40	0.13	1.00	0.05	3.21	0.02	--	--	
0	5	-100493	1605	9431	183	--	0.2	1.00	-3.32	0.13	1.00	0.05	3.15	0.02	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **9** Descrizione: Maschio murario n. 9 su corso valdocco
altezza calcolata: **408.00** cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-20854	499	-234	0	2.6	2.3	0.89	-2.25	0.27	1.00	0.05	2.35	0.07	--	--	
l	3	-15553	193	-170	0	2.6	2.4	0.89	-1.68	0.07	1.00	0.02	1.92	0.01	--	--	
l	4	-14516	293	-152	0	2.6	2.6	0.90	-1.57	0.06	1.00	0.03	1.84	0.02	--	--	
l	5	-14183	437	-145	0	2.7	2.7	0.90	-1.53	0.06	1.00	0.05	1.81	0.03	--	--	
½	2	-74183	935	-1274	0	0.0	--	0.90	-4.01	0.48	1.00	0.05	3.67	0.04	--	--	
½	3	-55345	875	-930	0	0.0	--	0.90	-2.99	0.12	1.00	0.05	2.90	0.02	--	--	
½	4	-51506	1218	-839	0	0.0	--	0.90	-2.78	0.11	1.00	0.07	2.75	0.02	--	--	
½	5	-50303	1323	-809	0	0.0	--	0.90	-2.72	0.11	1.00	0.07	2.70	0.03	--	--	
0	2	-43540	1102	195	0	--	0.0	1.00	-4.71	0.56	1.00	0.12	4.19	0.09	--	--	
0	3	-32724	889	148	0	--	0.0	1.00	-3.54	0.14	1.00	0.10	3.31	0.03	--	--	
0	4	-30948	929	138	0	--	0.0	1.00	-3.35	0.13	1.00	0.10	3.17	0.03	--	--	
0	5	-30384	942	135	0	--	0.0	1.00	-3.28	0.13	1.00	0.10	3.12	0.03	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo p: **1.00**

Maschio num. 20 Descrizione: Maschio murario n. 20 su Cortile
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	2	-36570	801	156	335	0.0	2.1	0.83	-2.76	0.36	1.00	0.06	2.73	0.07	--	--	
l	3	-27758	611	98	269	0.0	2.1	0.83	-2.09	0.09	1.00	0.05	2.23	0.02	--	--	
l	4	-26909	644	51	281	0.0	2.1	0.83	-2.03	0.09	1.00	0.05	2.18	0.02	--	--	
l	5	-26635	649	37	284	0.0	2.1	0.83	-2.01	0.09	1.00	0.05	2.17	0.02	--	--	
½	2	-73266	1455	-1401	547	0.0	--	0.90	-3.22	0.38	1.00	0.06	3.08	0.06	--	--	
½	3	-55625	1145	-1069	439	0.0	--	0.90	-2.45	0.10	1.00	0.05	2.50	0.02	--	--	
½	4	-53980	1252	-1058	468	0.0	--	0.90	-2.37	0.09	1.00	0.06	2.44	0.02	--	--	
½	5	-53459	1276	-1053	475	0.0	--	0.90	-2.35	0.09	1.00	0.06	2.42	0.02	--	--	
0	2	-54650	2221	-859	-435	--	0.8	0.99	-3.61	0.44	1.00	0.15	3.36	0.13	--	--	
0	3	-41480	1713	-626	-301	--	0.7	0.99	-2.74	0.11	1.00	0.11	2.71	0.04	--	--	
0	4	-40219	1737	-551	-238	--	0.6	0.99	-2.65	0.11	1.00	0.11	2.65	0.04	--	--	
0	5	-39809	1739	-528	-219	--	0.6	0.99	-2.63	0.11	1.00	0.11	2.63	0.04	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 21 Descrizione: Maschio murario n. 21 su Cortile
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-10641	902	100	0	3.4	6.9	0.79	-1.76	0.24	1.00	0.15	1.98	0.23	--	--	
l	3	-8073	699	76	0	3.4	7.0	0.79	-1.33	0.06	1.00	0.12	1.66	0.07	--	--	
l	4	-7819	733	75	0	3.5	7.2	0.78	-1.29	0.06	1.00	0.12	1.63	0.07	--	--	
l	5	-7734	741	74	0	3.5	7.3	0.78	-1.28	0.06	1.00	0.12	1.62	0.08	--	--	
½	2	-43357	1958	158	0	0.0	--	0.88	-3.58	0.43	1.00	0.16	3.34	0.14	--	--	
½	3	-32934	1448	121	0	0.0	--	0.88	-2.72	0.11	1.00	0.12	2.70	0.04	--	--	
½	4	-31929	1285	125	0	0.0	--	0.88	-2.64	0.11	1.00	0.11	2.64	0.04	--	--	
½	5	-31614	1239	126	0	0.0	--	0.88	-2.61	0.11	1.00	0.10	2.62	0.04	--	--	
0	2	-27017	4287	-295	0	--	0.0	1.00	-4.46	0.54	1.00	0.71	4.01	0.53	--	--	
0	3	-20597	3269	-216	0	--	0.0	1.00	-3.40	0.14	1.00	0.54	3.21	0.17	--	--	
0	4	-20173	3222	-197	0	--	0.0	1.00	-3.33	0.14	1.00	0.53	3.16	0.17	--	--	
0	5	-20034	3204	-190	0	--	0.0	1.00	-3.31	0.13	1.00	0.53	3.14	0.17	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 22 Descrizione: Maschio murario n. 22 su Cortile
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-29122	3648	236	0	3.6	8.2	0.76	-2.06	0.29	1.00	0.26	2.20	0.35	--	--	
l	3	-22050	2841	183	0	3.6	8.2	0.76	-1.56	0.07	1.00	0.20	1.83	0.11	--	--	
l	4	-21074	2991	184	0	3.6	8.3	0.76	-1.49	0.07	1.00	0.21	1.78	0.12	--	--	
l	5	-20777	3027	184	0	3.6	8.3	0.75	-1.47	0.07	1.00	0.21	1.76	0.12	--	--	
½	2	-128551	3293	-376	0	0.0	--	0.87	-4.54	0.56	1.00	0.12	4.07	0.09	--	--	
½	3	-97478	2579	-273	0	0.0	--	0.86	-3.45	0.14	1.00	0.09	3.24	0.03	--	--	
½	4	-93631	2746	-236	0	0.0	--	0.86	-3.31	0.14	1.00	0.10	3.14	0.03	--	--	
½	5	-92499	2787	-225	0	0.0	--	0.86	-3.27	0.14	1.00	0.10	3.11	0.03	--	--	
0	2	-70110	1646	-571	0	--	0.0	1.00	-4.96	0.61	1.00	0.12	4.38	0.08	--	--	
0	3	-53222	1289	-420	0	--	0.0	1.00	-3.76	0.16	1.00	0.09	3.48	0.03	--	--	
0	4	-51313	1373	-381	0	--	0.0	1.00	-3.63	0.15	1.00	0.10	3.38	0.03	--	--	
0	5	-50747	1394	-368	0	--	0.0	1.00	-3.59	0.15	1.00	0.10	3.35	0.03	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 23 Descrizione: Maschio murario n. 23 su Cortile
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-31178	1885	-39	0	3.5	7.4	0.78	-2.07	0.29	1.00	0.13	2.21	0.17	--	--	
l	3	-23591	1588	-28	0	3.5	7.5	0.78	-1.57	0.07	1.00	0.11	1.84	0.06	--	--	
l	4	-22522	1844	-22	0	3.5	7.6	0.77	-1.50	0.07	1.00	0.12	1.78	0.07	--	--	
l	5	-22206	1930	-21	0	3.5	7.6	0.77	-1.48	0.07	1.00	0.13	1.77	0.07	--	--	
½	2	-138006	2833	-177	0	0.0	--	0.88	-4.58	0.56	1.00	0.09	4.10	0.07	--	--	
½	3	-104389	2320	-119	0	0.0	--	0.87	-3.47	0.14	1.00	0.08	3.26	0.02	--	--	
½	4	-99752	2574	-87	0	0.0	--	0.87	-3.31	0.14	1.00	0.09	3.14	0.03	--	--	
½	5	-98367	2659	-76	0	0.0	--	0.87	-3.27	0.13	1.00	0.09	3.11	0.03	--	--	
0	2	-75213	1416	-300	0	--	0.0	1.00	-5.00	0.61	1.00	0.09	4.41	0.06	--	--	
0	3	-56982	1160	-219	0	--	0.0	1.00	-3.79	0.15	1.00	0.08	3.50	0.02	--	--	
0	4	-54663	1287	-196	0	--	0.0	1.00	-3.63	0.15	1.00	0.09	3.38	0.03	--	--	
0	5	-53971	1330	-189	0	--	0.0	1.00	-3.58	0.15	1.00	0.09	3.35	0.03	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **2.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 24 Descrizione: Maschio murario n. 24 su Cortile
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-81328	3546	2672	-1561	2.4	0.1	0.83	-3.09	0.40	1.00	0.13	2.98	0.14	--	--	
l	3	-61193	2868	1993	-1167	2.4	0.1	0.83	-2.33	0.10	1.00	0.11	2.41	0.05	--	--	
l	4	-57976	3183	1868	-1054	2.4	0.1	0.83	-2.21	0.09	1.00	0.12	2.31	0.05	--	--	
l	5	-56978	3281	1827	-1022	2.4	0.1	0.83	-2.17	0.09	1.00	0.12	2.29	0.05	--	--	
½	2	-237769	7923	-2762	-2033	0.0	--	0.90	-4.52	0.54	1.00	0.15	4.05	0.11	--	--	
½	3	-179118	6233	-2021	-1701	0.0	--	0.90	-3.41	0.13	1.00	0.12	3.22	0.04	--	--	
½	4	-170252	6479	-1834	-1930	0.0	--	0.90	-3.24	0.13	1.00	0.12	3.09	0.04	--	--	
½	5	-167490	6563	-1770	-2003	0.0	--	0.90	-3.19	0.13	1.00	0.12	3.05	0.04	--	--	
0	2	-138684	4176	982	5323	--	3.8	0.96	-5.28	0.65	1.00	0.16	4.62	0.10	--	--	
0	3	-104499	3299	720	4102	--	3.9	0.96	-3.98	0.16	1.00	0.13	3.64	0.03	--	--	
0	4	-99526	3454	651	4139	--	4.2	0.95	-3.79	0.16	1.00	0.13	3.50	0.04	--	--	
0	5	-97954	3507	628	4143	--	4.2	0.95	-3.73	0.15	1.00	0.13	3.46	0.04	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 25 Descrizione: Maschio murario n. 25 su Cortile
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	2	-26369	10647	-2793	0	3.3	5.9	0.82	-2.20	0.29	1.00	0.89	2.31	1.15	--	--	NON Verif.
l	3	-19633	8036	-1990	0	3.3	6.0	0.82	-1.64	0.07	1.00	0.67	1.89	0.36	--	--	
l	4	-18150	7833	-1669	0	3.3	6.3	0.81	-1.52	0.07	1.00	0.65	1.80	0.36	--	--	
l	5	-17683	7752	-1564	0	3.3	6.4	0.81	-1.48	0.07	1.00	0.65	1.77	0.37	--	--	
½	2	-121330	5927	-1809	0	0.0	--	0.90	-5.07	0.61	1.00	0.25	4.46	0.17	--	--	
½	3	-90833	4613	-1292	0	0.0	--	0.89	-3.80	0.15	1.00	0.19	3.51	0.05	--	--	
½	4	-84970	4781	-1097	0	0.0	--	0.89	-3.55	0.14	1.00	0.20	3.32	0.06	--	--	
½	5	-83140	4829	-1032	0	0.0	--	0.89	-3.47	0.14	1.00	0.20	3.27	0.06	--	--	
0	2	-65600	2964	3245	0	--	0.0	1.00	-5.48	0.66	1.00	0.25	4.77	0.16	--	--	
0	3	-49209	2307	2314	0	--	0.0	1.00	-4.11	0.16	1.00	0.19	3.74	0.05	--	--	
0	4	-46278	2390	1934	0	--	0.0	1.00	-3.87	0.16	1.00	0.20	3.56	0.06	--	--	
0	5	-45369	2414	1812	0	--	0.0	1.00	-3.79	0.15	1.00	0.20	3.50	0.06	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 26 Descrizione: Maschio murario n. 26 su Cortile
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-112222	4353	-4956	5403	2.0	2.4	0.89	-3.27	0.39	1.00	0.13	3.11	0.12	--	--	
l	3	-83756	3231	-3525	3897	2.0	2.4	0.89	-2.44	0.10	1.00	0.09	2.49	0.04	--	--	
l	4	-77390	3045	-2943	3402	2.0	2.3	0.90	-2.25	0.09	1.00	0.09	2.35	0.04	--	--	
l	5	-75460	2978	-2751	3249	2.0	2.3	0.90	-2.20	0.09	1.00	0.09	2.31	0.04	--	--	
½	2	-303448	4955	-3251	896	0.0	--	0.91	-4.42	0.52	1.00	0.07	3.97	0.05	--	--	
½	3	-227031	3874	-2390	633	0.0	--	0.91	-3.31	0.13	1.00	0.06	3.14	0.02	--	--	
½	4	-211415	4109	-2190	525	0.0	--	0.91	-3.08	0.12	1.00	0.06	2.97	0.02	--	--	
½	5	-206635	4171	-2121	477	0.0	--	0.91	-3.01	0.12	1.00	0.06	2.92	0.02	--	--	
0	2	-165904	2478	4014	3607	--	2.2	0.98	-4.83	0.58	1.00	0.07	4.28	0.05	--	--	
0	3	-124425	1936	2762	2819	--	2.3	0.98	-3.62	0.15	1.00	0.06	3.38	0.02	--	--	
0	4	-116616	2054	2070	2957	--	2.5	0.98	-3.40	0.14	1.00	0.06	3.21	0.02	--	--	
0	5	-114228	2085	1847	2998	--	2.6	0.98	-3.33	0.13	1.00	0.06	3.15	0.02	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 27 Descrizione: Maschio murario n. 27 su Cortile
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-17461	736	-709	0	3.7	8.7	0.74	-1.97	0.28	1.00	0.08	2.13	0.12	--	--	
l	3	-13074	477	-496	0	3.7	8.7	0.74	-1.47	0.07	1.00	0.05	1.76	0.03	--	--	
l	4	-12168	320	-395	0	3.7	8.7	0.75	-1.37	0.07	1.00	0.04	1.69	0.02	--	--	
l	5	-11901	265	-362	0	3.7	8.6	0.75	-1.34	0.06	1.00	0.03	1.67	0.02	--	--	
½	2	-92537	1696	-2092	0	0.0	--	0.86	-5.21	0.65	1.00	0.10	4.57	0.06	--	--	
½	3	-69187	1249	-1508	0	0.0	--	0.86	-3.89	0.16	1.00	0.07	3.58	0.02	--	--	
½	4	-64418	1119	-1309	0	0.0	--	0.86	-3.63	0.15	1.00	0.06	3.38	0.02	--	--	
½	5	-62943	1079	-1243	0	0.0	--	0.86	-3.54	0.15	1.00	0.06	3.32	0.02	--	--	
0	2	-49932	848	2151	0	--	0.0	1.00	-5.62	0.70	1.00	0.10	4.88	0.06	--	--	
0	3	-37418	625	1494	0	--	0.0	1.00	-4.21	0.18	1.00	0.07	3.82	0.02	--	--	
0	4	-35029	560	1156	0	--	0.0	1.00	-3.94	0.16	1.00	0.06	3.62	0.02	--	--	
0	5	-34292	540	1047	0	--	0.0	1.00	-3.86	0.16	1.00	0.06	3.56	0.02	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 d_1 : **2.00** cm d_2 / t : **0.1660** Effetti di d_1 e d_2 : **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 e_a / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 28 Descrizione: Maschio murario n. 28 su cortile
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-83470	3045	-2095	10932	1.9	3.2	0.87	-3.51	0.43	1.00	0.13	3.29	0.12	--	--	
l	3	-62528	2198	-1471	8085	1.9	3.1	0.87	-2.63	0.11	1.00	0.09	2.63	0.04	--	--	
l	4	-58375	1904	-1182	7362	1.9	3.1	0.87	-2.45	0.10	1.00	0.08	2.50	0.03	--	--	
l	5	-57102	1808	-1089	7131	1.9	3.1	0.87	-2.40	0.10	1.00	0.08	2.46	0.03	--	--	
½	2	-213321	6423	-1239	-2131	0.0	--	0.91	-4.48	0.53	1.00	0.13	4.02	0.10	--	--	
½	3	-159979	4904	-850	-1542	0.0	--	0.91	-3.36	0.13	1.00	0.10	3.18	0.03	--	--	
½	4	-149948	4769	-655	-1341	0.0	--	0.91	-3.15	0.12	1.00	0.10	3.02	0.03	--	--	
½	5	-146878	4733	-590	-1282	0.0	--	0.91	-3.09	0.12	1.00	0.10	2.97	0.03	--	--	
0	2	-119368	8301	2756	-5261	--	4.4	0.95	-5.02	0.63	1.00	0.35	4.42	0.24	--	--	
0	3	-89764	6254	1900	-3919	--	4.4	0.95	-3.77	0.16	1.00	0.26	3.49	0.08	--	--	
0	4	-84743	5922	1441	-3621	--	4.3	0.95	-3.56	0.15	1.00	0.25	3.33	0.07	--	--	
0	5	-83196	5821	1292	-3532	--	4.2	0.95	-3.50	0.15	1.00	0.24	3.28	0.07	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 29 Descrizione: Maschio murario n. 29 su Cortile
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-17498	1237	20	0	2.7	1.0	0.85	-2.61	0.33	1.00	0.18	2.61	0.21	--	--	
l	3	-13105	809	12	0	2.7	1.0	0.85	-1.95	0.08	1.00	0.12	2.12	0.06	--	--	
l	4	-12239	547	5	0	2.7	0.9	0.85	-1.82	0.08	1.00	0.08	2.03	0.04	--	--	
l	5	-11977	457	3	0	2.7	0.8	0.85	-1.78	0.08	1.00	0.07	2.00	0.03	--	--	
½	2	-58943	228	400	0	0.0	--	0.91	-4.39	0.52	1.00	0.02	3.95	0.01	--	--	
½	3	-44340	8	296	0	0.0	--	0.91	-3.30	0.13	1.00	0.00	3.14	0.00	--	--	
½	4	-41794	345	271	0	0.0	--	0.91	-3.11	0.12	1.00	0.03	2.99	0.01	--	--	
½	5	-41035	460	263	0	0.0	--	0.91	-3.05	0.12	1.00	0.03	2.95	0.01	--	--	
0	2	-32961	873	158	0	--	0.0	1.00	-4.91	0.58	1.00	0.13	4.34	0.09	--	--	
0	3	-24672	616	119	0	--	0.0	1.00	-3.67	0.14	1.00	0.09	3.41	0.03	--	--	
0	4	-23080	525	114	0	--	0.0	1.00	-3.44	0.14	1.00	0.08	3.24	0.02	--	--	
0	5	-22583	492	113	0	--	0.0	1.00	-3.36	0.13	1.00	0.07	3.18	0.02	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 30 Descrizione: Maschio murario n. 30 su Cortile
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-23134	1791	308	0	2.7	0.9	0.85	-1.71	0.22	1.00	0.13	1.94	0.20	--	--	
l	3	-17476	1175	224	0	2.7	0.9	0.85	-1.29	0.05	1.00	0.09	1.63	0.05	--	--	
l	4	-16515	804	200	0	2.7	0.9	0.85	-1.22	0.05	1.00	0.06	1.58	0.04	--	--	
l	5	-16244	678	192	0	2.7	0.9	0.85	-1.20	0.05	1.00	0.05	1.56	0.03	--	--	
½	2	-168024	8578	-855	1774	0.0	--	0.91	-3.82	0.45	1.00	0.19	3.52	0.17	--	--	
½	3	-126625	6094	-623	1398	0.0	--	0.91	-2.88	0.11	1.00	0.14	2.82	0.05	--	--	
½	4	-119675	5132	-553	1430	0.0	--	0.91	-2.72	0.11	1.00	0.12	2.70	0.04	--	--	
½	5	-117612	4804	-530	1444	0.0	--	0.91	-2.67	0.11	1.00	0.11	2.67	0.04	--	--	
0	2	-47757	3551	149	0	--	0.0	1.00	-3.53	0.42	1.00	0.26	3.31	0.24	--	--	
0	3	-36197	2813	110	0	--	0.0	1.00	-2.67	0.11	1.00	0.21	2.67	0.08	--	--	
0	4	-34681	2935	102	0	--	0.0	1.00	-2.56	0.10	1.00	0.22	2.58	0.08	--	--	
0	5	-34234	2979	99	0	--	0.0	1.00	-2.53	0.10	1.00	0.22	2.56	0.09	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo p: **1.00**

Maschio num. 31 Descrizione: Maschio murario n. 31 su Cortile
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-24548	35	-51	0	0.8	7.8	0.69	-2.03	0.31	1.00	0.00	2.18	0.00	--	--	
l	3	-18493	30	-37	0	0.8	7.8	0.69	-1.53	0.08	1.00	0.00	1.81	0.00	--	--	
l	4	-17465	33	-32	0	0.8	7.9	0.69	-1.45	0.07	1.00	0.00	1.74	0.00	--	--	
l	5	-17163	35	-31	0	0.8	7.9	0.69	-1.42	0.07	1.00	0.00	1.72	0.00	--	--	
½	2	-182664	2434	-462	-746	0.0	--	0.82	-3.48	0.45	1.00	0.05	3.27	0.04	--	--	
½	3	-138016	1709	-332	-540	0.0	--	0.82	-2.63	0.11	1.00	0.03	2.63	0.01	--	--	
½	4	-131304	1354	-282	-469	0.0	--	0.82	-2.50	0.11	1.00	0.03	2.54	0.01	--	--	
½	5	-129309	1242	-266	-446	0.0	--	0.82	-2.47	0.11	1.00	0.02	2.51	0.01	--	--	
0	2	-19632	222	-262	-0	--	0.0	1.00	-3.00	0.39	1.00	0.03	2.91	0.04	--	--	
0	3	-14778	157	-193	-0	--	0.0	1.00	-2.26	0.10	1.00	0.02	2.35	0.01	--	--	
0	4	-13993	127	-177	-0	--	0.0	1.00	-2.14	0.09	1.00	0.02	2.26	0.01	--	--	
0	5	-13757	117	-172	-0	--	0.0	1.00	-2.10	0.09	1.00	0.02	2.24	0.01	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **2.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 32 Descrizione: Maschio murario n. 32 su Cortile
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-29696	1282	173	-854	2.0	3.6	0.85	-2.41	0.30	1.00	0.10	2.47	0.13	--	--	
l	3	-22406	929	128	-641	2.0	3.6	0.85	-1.82	0.08	1.00	0.08	2.02	0.04	--	--	
l	4	-21237	761	120	-594	2.0	3.5	0.86	-1.72	0.07	1.00	0.06	1.95	0.03	--	--	
l	5	-20896	712	117	-580	2.0	3.5	0.86	-1.70	0.07	1.00	0.06	1.93	0.03	--	--	
½	2	-146895	2151	442	-2166	0.0	--	0.91	-4.28	0.51	1.00	0.06	3.87	0.05	--	--	
½	3	-110738	1537	322	-1666	0.0	--	0.91	-3.22	0.13	1.00	0.04	3.08	0.01	--	--	
½	4	-104912	1303	287	-1659	0.0	--	0.91	-3.06	0.12	1.00	0.04	2.95	0.01	--	--	
½	5	-103167	1226	275	-1657	0.0	--	0.91	-3.00	0.12	1.00	0.04	2.91	0.01	--	--	
0	2	-49783	4512	-33	2509	--	5.0	0.88	-4.04	0.54	1.00	0.37	3.69	0.30	--	--	
0	3	-37599	3453	-29	1905	--	5.1	0.88	-3.05	0.14	1.00	0.28	2.95	0.10	--	--	
0	4	-35858	3401	-36	1844	--	5.1	0.88	-2.91	0.13	1.00	0.28	2.84	0.10	--	--	
0	5	-35333	3387	-38	1825	--	5.2	0.88	-2.87	0.13	1.00	0.28	2.81	0.10	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 33 Descrizione: Maschio murario n. 33 su Cortile
altezza calcolata: 408.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm				kg/cm ²		kg/cm ²					
l	2	-33649	3737	-2758	-375	2.4	1.1	0.86	-2.77	0.34	1.00	0.31	2.74	0.34	--	--	
l	3	-25033	2930	-1992	-297	2.4	1.0	0.86	-2.06	0.09	1.00	0.24	2.20	0.11	--	--	
l	4	-22930	3127	-1736	-303	2.4	1.0	0.86	-1.89	0.08	1.00	0.26	2.07	0.12	--	--	
l	5	-22289	3182	-1651	-307	2.4	1.0	0.86	-1.83	0.08	1.00	0.26	2.03	0.13	--	--	
½	2	-112454	2518	65	162	0.0	--	0.91	-4.62	0.55	1.00	0.10	4.13	0.08	--	--	
½	3	-84092	2042	75	51	0.0	--	0.91	-3.46	0.14	1.00	0.08	3.25	0.03	--	--	
½	4	-78087	2294	117	-122	0.0	--	0.91	-3.21	0.13	1.00	0.09	3.07	0.03	--	--	
½	5	-76266	2373	131	-179	0.0	--	0.91	-3.14	0.12	1.00	0.10	3.01	0.03	--	--	
0	2	-61244	1258	4635	1508	--	2.5	0.94	-5.04	0.63	1.00	0.10	4.44	0.07	--	--	
0	3	-45012	1020	3390	1169	--	2.5	0.94	-3.78	0.16	1.00	0.08	3.49	0.02	--	--	
0	4	-42907	1146	3040	1199	--	2.8	0.93	-3.53	0.15	1.00	0.09	3.31	0.03	--	--	
0	5	-41997	1186	2925	1209	--	2.9	0.93	-3.45	0.15	1.00	0.10	3.25	0.03	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 34 Descrizione: Maschio murario n. 34 su Cortile
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-34156	1181	-2598	-1	2.4	1.1	0.86	-3.11	0.39	1.00	0.11	2.99	0.11	--	--	
l	3	-25352	878	-1880	-15	2.4	1.0	0.86	-2.31	0.10	1.00	0.08	2.39	0.03	--	--	
l	4	-23081	810	-1647	-44	2.4	1.0	0.86	-2.10	0.09	1.00	0.07	2.23	0.03	--	--	
l	5	-22389	789	-1569	-51	2.4	0.9	0.86	-2.04	0.08	1.00	0.07	2.19	0.03	--	--	
½	2	-118393	410	-370	-53	0.0	--	0.91	-5.38	0.64	1.00	0.02	4.70	0.01	--	--	
½	3	-88339	322	-241	-49	0.0	--	0.91	-4.02	0.16	1.00	0.01	3.67	0.00	--	--	
½	4	-81682	333	-163	-53	0.0	--	0.91	-3.71	0.15	1.00	0.02	3.45	0.00	--	--	
½	5	-79642	338	-136	-55	0.0	--	0.91	-3.62	0.14	1.00	0.02	3.38	0.00	--	--	
0	2	-63734	205	4796	219	--	0.3	0.99	-5.79	0.69	1.00	0.02	5.01	0.01	--	--	
0	3	-47664	161	3513	165	--	0.3	0.99	-4.33	0.17	1.00	0.01	3.91	0.00	--	--	
0	4	-44338	166	3156	164	--	0.4	0.99	-4.03	0.16	1.00	0.02	3.68	0.00	--	--	
0	5	-43315	168	3039	164	--	0.4	0.99	-3.94	0.16	1.00	0.02	3.61	0.00	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 35 Descrizione: Maschio murario n. 35 su Cortile
altezza calcolata: 408.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-24267	576	-503	0	2.4	1.3	0.87	-3.36	0.41	1.00	0.08	3.18	0.08	--	--	
l	3	-18153	437	-369	0	2.4	1.3	0.87	-2.51	0.10	1.00	0.06	2.54	0.02	--	--	
l	4	-16933	430	-333	0	2.4	1.3	0.87	-2.34	0.10	1.00	0.06	2.42	0.02	--	--	
l	5	-16558	428	-321	0	2.4	1.3	0.87	-2.29	0.09	1.00	0.06	2.38	0.02	--	--	
½	2	-90447	3144	-1912	212	0.0	--	0.91	-5.90	0.70	1.00	0.20	5.08	0.12	--	--	
½	3	-67664	2280	-1418	161	0.0	--	0.91	-4.41	0.17	1.00	0.15	3.97	0.04	--	--	
½	4	-63140	2014	-1301	159	0.0	--	0.91	-4.12	0.16	1.00	0.13	3.75	0.04	--	--	
½	5	-61745	1924	-1264	159	0.0	--	0.91	-4.03	0.16	1.00	0.13	3.68	0.03	--	--	
0	2	-52379	2692	1130	0	--	0.0	1.00	-7.25	0.86	1.00	0.37	6.10	0.18	--	--	
0	3	-39212	2045	841	0	--	0.0	1.00	-5.43	0.21	1.00	0.28	4.73	0.06	--	--	
0	4	-36719	1982	774	0	--	0.0	1.00	-5.08	0.20	1.00	0.27	4.47	0.06	--	--	
0	5	-35938	1963	754	0	--	0.0	1.00	-4.97	0.20	1.00	0.27	4.39	0.06	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 36 Descrizione: Maschio murario n. 36 su Cortile
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-69309	74	-463	-2138	1.9	2.5	0.87	-4.63	0.57	1.00	0.00	4.13	0.00	--	--	
l	3	-51861	51	-316	-1620	1.9	2.4	0.87	-3.47	0.14	1.00	0.00	3.26	0.00	--	--	
l	4	-48284	34	-238	-1529	1.9	2.5	0.87	-3.23	0.13	1.00	0.00	3.08	0.00	--	--	
l	5	-47184	29	-212	-1505	1.9	2.5	0.87	-3.15	0.13	1.00	0.00	3.02	0.00	--	--	
½	2	-90717	9087	-1556	3877	0.0	--	0.89	-6.06	0.73	1.00	0.61	5.21	0.35	--	--	
½	3	-67903	6736	-1162	2852	0.0	--	0.89	-4.54	0.18	1.00	0.45	4.06	0.11	--	--	
½	4	-63316	6167	-1084	2582	0.0	--	0.89	-4.23	0.17	1.00	0.41	3.83	0.11	--	--	
½	5	-61909	5988	-1060	2498	0.0	--	0.89	-4.14	0.17	1.00	0.40	3.76	0.11	--	--	
0	2	-95483	9087	-3724	-4049	--	4.2	0.93	-6.38	0.82	1.00	0.61	5.45	0.33	--	--	
0	3	-71562	6736	-2834	-3023	--	4.2	0.93	-4.78	0.21	1.00	0.45	4.25	0.11	--	--	
0	4	-66982	6167	-2752	-2792	--	4.2	0.93	-4.48	0.19	1.00	0.41	4.02	0.10	--	--	
0	5	-65576	5987	-2728	-2722	--	4.2	0.93	-4.38	0.19	1.00	0.40	3.95	0.10	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 37 Descrizione: Maschio murario n. 37 Su Via dei Quartieri
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-108642	1914	-6672	-1645	1.5	5.7	0.76	-3.63	0.51	1.00	0.06	3.38	0.06	--	--	
l	3	-80617	1408	-4882	-1188	1.5	5.7	0.76	-2.69	0.13	1.00	0.05	2.68	0.02	--	--	
l	4	-73503	1249	-4395	-948	1.5	5.7	0.76	-2.45	0.12	1.00	0.04	2.50	0.02	--	--	
l	5	-71308	1199	-4233	-882	1.5	5.7	0.76	-2.38	0.11	1.00	0.04	2.45	0.02	--	--	
½	2	-118164	1912	-1482	-3393	0.0	--	0.87	-3.95	0.49	1.00	0.06	3.62	0.05	--	--	
½	3	-87956	1406	-1173	-2477	0.0	--	0.87	-2.94	0.12	1.00	0.05	2.86	0.02	--	--	
½	4	-80834	1248	-1238	-2094	0.0	--	0.87	-2.70	0.11	1.00	0.04	2.68	0.02	--	--	
½	5	-78643	1198	-1260	-1977	0.0	--	0.87	-2.63	0.11	1.00	0.04	2.63	0.02	--	--	
0	2	-127694	1913	3708	-5672	--	4.4	0.96	-4.26	0.55	1.00	0.06	3.86	0.05	--	--	
0	3	-95291	1406	2536	-4152	--	4.4	0.96	-3.18	0.14	1.00	0.05	3.05	0.02	--	--	
0	4	-88173	1248	1919	-3600	--	4.1	0.96	-2.94	0.13	1.00	0.04	2.87	0.01	--	--	
0	5	-85971	1198	1713	-3435	--	4.0	0.96	-2.87	0.12	1.00	0.04	2.81	0.01	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo p: **1.00**

Maschio num. 38 Descrizione: Maschio murario n. 38 su via dei Quartieri
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	2	-72479	215	-4893	266	1.5	5.6	0.76	-4.01	0.56	1.00	0.01	3.67	0.01	--	--	
l	3	-53704	170	-3578	192	1.5	5.6	0.76	-2.97	0.14	1.00	0.01	2.89	0.00	--	--	
l	4	-48780	177	-3215	186	1.5	5.6	0.76	-2.70	0.13	1.00	0.01	2.68	0.00	--	--	
l	5	-47268	180	-3094	182	1.5	5.6	0.76	-2.61	0.12	1.00	0.01	2.62	0.00	--	--	
½	2	-78238	215	-783	335	0.0	--	0.87	-4.33	0.53	1.00	0.01	3.91	0.01	--	--	
½	3	-58134	170	-656	257	0.0	--	0.87	-3.22	0.13	1.00	0.01	3.07	0.00	--	--	
½	4	-53209	177	-763	271	0.0	--	0.87	-2.94	0.12	1.00	0.01	2.87	0.00	--	--	
½	5	-51689	180	-798	275	0.0	--	0.87	-2.86	0.12	1.00	0.01	2.80	0.00	--	--	
0	2	-83986	214	3326	527	--	0.6	0.99	-4.64	0.58	1.00	0.01	4.14	0.01	--	--	
0	3	-62557	170	2267	411	--	0.7	0.99	-3.46	0.14	1.00	0.01	3.25	0.00	--	--	
0	4	-57636	177	1690	432	--	0.7	0.99	-3.19	0.13	1.00	0.01	3.05	0.00	--	--	
0	5	-56115	180	1499	445	--	0.8	0.99	-3.10	0.13	1.00	0.01	2.99	0.00	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo p: **1.00**

Maschio num. 39 Descrizione: Maschio murario n. 39 su via dei Quartieri
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-72005	927	-7042	336	1.5	6.1	0.74	-4.65	0.67	1.00	0.06	4.15	0.04	--	--	
l	3	-53304	680	-5137	253	1.5	6.0	0.74	-3.44	0.17	1.00	0.04	3.24	0.01	--	--	
l	4	-48524	607	-4592	236	1.5	6.0	0.74	-3.14	0.15	1.00	0.04	3.01	0.01	--	--	
l	5	-47031	584	-4410	234	1.5	6.0	0.74	-3.04	0.15	1.00	0.04	2.94	0.01	--	--	
½	2	-76929	946	-58	1091	0.0	--	0.86	-4.97	0.62	1.00	0.06	4.39	0.04	--	--	
½	3	-57095	694	-92	802	0.0	--	0.86	-3.69	0.15	1.00	0.04	3.43	0.01	--	--	
½	4	-52311	619	-192	728	0.0	--	0.86	-3.38	0.14	1.00	0.04	3.20	0.01	--	--	
½	5	-50821	595	-224	705	0.0	--	0.86	-3.28	0.14	1.00	0.04	3.12	0.01	--	--	
0	2	-81857	1031	6931	2283	--	2.8	0.95	-5.29	0.69	1.00	0.07	4.63	0.04	--	--	
0	3	-60888	757	4956	1681	--	2.8	0.95	-3.93	0.17	1.00	0.05	3.61	0.01	--	--	
0	4	-56103	675	4210	1515	--	2.7	0.95	-3.63	0.16	1.00	0.04	3.38	0.01	--	--	
0	5	-54611	650	3966	1462	--	2.7	0.95	-3.53	0.15	1.00	0.04	3.31	0.01	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 40 Descrizione: Maschio murario n. 40 su via dei quartieri
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-62821	1157	-149	524	1.7	4.9	0.79	-3.16	0.43	1.00	0.06	3.03	0.06	--	--	
l	3	-46871	841	-89	372	1.7	4.9	0.79	-2.35	0.11	1.00	0.04	2.43	0.02	--	--	
l	4	-43405	723	-47	330	1.7	4.9	0.79	-2.18	0.10	1.00	0.04	2.30	0.02	--	--	
l	5	-42339	685	-31	309	1.7	4.9	0.79	-2.13	0.10	1.00	0.03	2.26	0.02	--	--	
½	2	-69155	1154	1585	1663	0.0	--	0.88	-3.47	0.42	1.00	0.06	3.27	0.05	--	--	
½	3	-51748	838	1153	1201	0.0	--	0.88	-2.60	0.11	1.00	0.04	2.61	0.02	--	--	
½	4	-48270	721	1013	1044	0.0	--	0.88	-2.42	0.10	1.00	0.04	2.48	0.01	--	--	
½	5	-47216	683	968	992	0.0	--	0.88	-2.37	0.10	1.00	0.03	2.44	0.01	--	--	
0	2	-75487	1150	3319	2908	--	3.9	0.95	-3.79	0.49	1.00	0.06	3.50	0.05	--	--	
0	3	-56617	836	2395	2112	--	3.7	0.95	-2.84	0.12	1.00	0.04	2.79	0.02	--	--	
0	4	-53144	719	2073	1828	--	3.4	0.95	-2.67	0.11	1.00	0.04	2.66	0.01	--	--	
0	5	-52074	681	1967	1738	--	3.3	0.95	-2.62	0.11	1.00	0.03	2.62	0.01	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 41 Descrizione: Maschio murario n. 41 su via dei quartieri
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-16001	37	-25	0	6.8	5.7	0.87	-2.77	0.34	1.00	0.01	2.74	0.01	--	--	
l	3	-11981	24	-16	0	6.8	5.7	0.86	-2.07	0.09	1.00	0.00	2.21	0.00	--	--	
l	4	-11237	14	-10	0	6.8	5.6	0.86	-1.94	0.08	1.00	0.00	2.12	0.00	--	--	
l	5	-11017	11	-7	0	6.8	5.6	0.86	-1.91	0.08	1.00	0.00	2.09	0.00	--	--	
½	2	-68191	398	-505	0	0.0	--	0.90	-2.95	0.35	1.00	0.02	2.87	0.02	--	--	
½	3	-51155	305	-375	0	0.0	--	0.90	-2.21	0.09	1.00	0.01	2.32	0.01	--	--	
½	4	-48277	302	-342	0	0.0	--	0.90	-2.09	0.08	1.00	0.01	2.23	0.01	--	--	
½	5	-47410	301	-332	0	0.0	--	0.90	-2.05	0.08	1.00	0.01	2.20	0.01	--	--	
0	2	-41227	1144	1357	0	--	0.0	1.00	-3.57	0.42	1.00	0.10	3.34	0.09	--	--	
0	3	-30998	867	997	0	--	0.0	1.00	-2.68	0.11	1.00	0.08	2.67	0.03	--	--	
0	4	-29415	838	894	0	--	0.0	1.00	-2.55	0.10	1.00	0.07	2.57	0.03	--	--	
0	5	-28941	830	861	0	--	0.0	1.00	-2.50	0.10	1.00	0.07	2.54	0.03	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **2.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 42 Descrizione: Maschio murario n. 42
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-33070	1576	63	-2258	1.7	4.8	0.80	-2.25	0.30	1.00	0.11	2.35	0.14	--	--	
l	3	-24757	1206	46	-1687	1.7	4.8	0.80	-1.69	0.07	1.00	0.08	1.92	0.04	--	--	
l	4	-23151	1169	43	-1583	1.6	4.9	0.80	-1.58	0.07	1.00	0.08	1.84	0.04	--	--	
l	5	-22669	1158	43	-1552	1.6	4.9	0.80	-1.54	0.07	1.00	0.08	1.82	0.04	--	--	
½	2	-38397	1045	-923	909	0.0	--	0.89	-3.21	0.39	1.00	0.09	3.07	0.09	--	--	
½	3	-28796	752	-669	679	0.0	--	0.89	-2.41	0.10	1.00	0.06	2.46	0.03	--	--	
½	4	-27050	653	-573	630	0.0	--	0.89	-2.26	0.09	1.00	0.05	2.35	0.02	--	--	
½	5	-26527	621	-543	616	0.0	--	0.89	-2.22	0.09	1.00	0.05	2.32	0.02	--	--	
0	2	-41803	769	-397	-2178	--	5.2	0.90	-2.84	0.38	1.00	0.05	2.79	0.06	--	--	
0	3	-31424	538	-298	-1639	--	5.2	0.90	-2.14	0.10	1.00	0.04	2.26	0.02	--	--	
0	4	-29700	426	-278	-1555	--	5.2	0.90	-2.02	0.09	1.00	0.03	2.18	0.01	--	--	
0	5	-29186	390	-272	-1529	--	5.2	0.90	-1.99	0.09	1.00	0.03	2.15	0.01	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 43 Descrizione: Maschio murario n. 43 su via san Domenico
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-34349	3472	-787	-2809	2.2	2.2	0.90	-2.04	0.24	1.00	0.21	2.19	0.28	--	--	
l	3	-25627	2628	-576	-2097	2.2	2.2	0.91	-1.52	0.06	1.00	0.16	1.80	0.09	--	--	
l	4	-23770	2519	-514	-1956	2.2	2.2	0.91	-1.41	0.06	1.00	0.15	1.72	0.09	--	--	
l	5	-23206	2489	-493	-1914	2.2	2.2	0.91	-1.38	0.05	1.00	0.15	1.69	0.09	--	--	
½	2	-69192	605	-1631	-1303	0.0	--	0.91	-3.38	0.40	1.00	0.03	3.19	0.03	--	--	
½	3	-51789	492	-1214	-975	0.0	--	0.91	-2.53	0.10	1.00	0.02	2.56	0.01	--	--	
½	4	-48359	512	-1125	-925	0.0	--	0.91	-2.36	0.09	1.00	0.02	2.43	0.01	--	--	
½	5	-47314	519	-1095	-913	0.0	--	0.91	-2.31	0.09	1.00	0.03	2.39	0.01	--	--	
0	2	-57235	852	-349	5155	--	9.0	0.85	-3.14	0.44	1.00	0.05	3.02	0.05	--	--	
0	3	-42967	616	-315	3851	--	9.0	0.85	-2.36	0.11	1.00	0.03	2.43	0.01	--	--	
0	4	-40484	563	-406	3600	--	8.9	0.85	-2.22	0.10	1.00	0.03	2.33	0.01	--	--	
0	5	-39731	545	-437	3517	--	8.9	0.85	-2.18	0.10	1.00	0.03	2.30	0.01	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 44 Descrizione: Maschio murario n. 44 su via san domenico
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-45304	430	-1782	451	2.0	2.3	0.90	-2.22	0.26	1.00	0.02	2.32	0.03	--	--	
l	3	-33824	399	-1307	310	2.0	2.2	0.90	-1.66	0.07	1.00	0.02	1.90	0.01	--	--	
l	4	-31290	465	-1182	234	2.1	2.1	0.90	-1.53	0.06	1.00	0.02	1.81	0.01	--	--	
l	5	-30518	491	-1140	212	2.1	2.1	0.90	-1.50	0.06	1.00	0.02	1.78	0.01	--	--	
½	2	-132434	2155	-4163	846	0.0	--	0.91	-3.24	0.38	1.00	0.05	3.09	0.05	--	--	
½	3	-99255	1669	-3183	641	0.0	--	0.91	-2.43	0.10	1.00	0.04	2.48	0.02	--	--	
½	4	-92732	1600	-3142	584	0.0	--	0.91	-2.27	0.09	1.00	0.04	2.36	0.02	--	--	
½	5	-90764	1584	-3128	563	0.0	--	0.91	-2.22	0.09	1.00	0.04	2.33	0.02	--	--	
0	2	-74880	1077	-1910	-1099	--	1.5	0.98	-3.67	0.44	1.00	0.05	3.41	0.05	--	--	
0	3	-56297	834	-1546	-853	--	1.5	0.98	-2.76	0.11	1.00	0.04	2.73	0.01	--	--	
0	4	-53035	799	-1694	-829	--	1.6	0.98	-2.60	0.10	1.00	0.04	2.61	0.02	--	--	
0	5	-52056	791	-1743	-822	--	1.6	0.98	-2.55	0.10	1.00	0.04	2.57	0.02	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cm^q fvk0: **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 45 Descrizione: Maschio murario n. 45 su via san domenico
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-32143	2640	-395	3768	5.1	7.6	0.82	-2.22	0.29	1.00	0.18	2.32	0.24	--	--	
l	3	-24005	1987	-289	2822	5.1	7.7	0.82	-1.66	0.07	1.00	0.14	1.90	0.07	--	--	
l	4	-22112	1855	-263	2616	5.1	7.7	0.82	-1.53	0.07	1.00	0.13	1.80	0.07	--	--	
l	5	-21547	1815	-253	2553	5.1	7.8	0.82	-1.49	0.06	1.00	0.13	1.77	0.07	--	--	
½	2	-147100	3063	-4315	2227	0.0	--	0.90	-3.53	0.42	1.00	0.07	3.31	0.07	--	--	
½	3	-110095	2328	-3296	1680	0.0	--	0.90	-2.64	0.11	1.00	0.06	2.64	0.02	--	--	
½	4	-102227	2201	-3249	1551	0.0	--	0.90	-2.46	0.10	1.00	0.05	2.50	0.02	--	--	
½	5	-99855	2167	-3232	1514	0.0	--	0.90	-2.40	0.10	1.00	0.05	2.46	0.02	--	--	
0	2	-83082	2085	-3031	-1454	--	1.7	0.98	-3.99	0.49	1.00	0.10	3.65	0.08	--	--	
0	3	-62380	1581	-2401	-1118	--	1.8	0.98	-3.00	0.12	1.00	0.08	2.91	0.03	--	--	
0	4	-58445	1490	-2528	-1079	--	1.8	0.97	-2.81	0.11	1.00	0.07	2.77	0.03	--	--	
0	5	-57259	1465	-2572	-1074	--	1.9	0.97	-2.75	0.11	1.00	0.07	2.72	0.03	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 46 Descrizione: Maschio murario n. 46 su via san domenico
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-29438	2922	-718	629	2.4	0.2	0.83	-2.24	0.29	1.00	0.22	2.34	0.29	--	--	
l	3	-21901	2214	-515	467	2.4	0.1	0.83	-1.67	0.07	1.00	0.17	1.91	0.09	--	--	
l	4	-19980	2203	-442	422	2.4	0.0	0.83	-1.52	0.07	1.00	0.17	1.80	0.09	--	--	
l	5	-19405	2191	-418	407	2.4	0.0	0.83	-1.48	0.06	1.00	0.17	1.77	0.09	--	--	
½	2	-95245	2037	-2054	463	0.0	--	0.90	-3.63	0.43	1.00	0.08	3.38	0.07	--	--	
½	3	-71260	1569	-1564	354	0.0	--	0.90	-2.72	0.11	1.00	0.06	2.70	0.02	--	--	
½	4	-66044	1582	-1531	351	0.0	--	0.90	-2.52	0.10	1.00	0.06	2.55	0.02	--	--	
½	5	-64482	1584	-1521	351	0.0	--	0.90	-2.46	0.10	1.00	0.06	2.50	0.02	--	--	
0	2	-53198	1017	-561	-693	--	1.3	0.97	-4.05	0.49	1.00	0.08	3.70	0.06	--	--	
0	3	-39021	783	-494	-529	--	1.3	0.97	-3.04	0.12	1.00	0.06	2.94	0.02	--	--	
0	4	-37316	790	-613	-517	--	1.4	0.97	-2.84	0.12	1.00	0.06	2.79	0.02	--	--	
0	5	-36524	791	-653	-515	--	1.4	0.97	-2.78	0.11	1.00	0.06	2.75	0.02	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 47 Descrizione: Maschio murario n. 47 su via san domenico
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-25293	1322	-52	-55	2.5	1.0	0.86	-1.70	0.21	1.00	0.09	1.93	0.14	--	--	
l	3	-18930	1039	-39	-42	2.5	1.1	0.86	-1.27	0.05	1.00	0.07	1.61	0.04	--	--	
l	4	-17650	1152	-36	-42	2.5	1.1	0.86	-1.19	0.05	1.00	0.08	1.55	0.05	--	--	
l	5	-17248	1181	-35	-42	2.5	1.1	0.86	-1.16	0.05	1.00	0.08	1.53	0.05	--	--	
½	2	-90885	3223	-1158	380	0.0	--	0.91	-3.05	0.36	1.00	0.11	2.95	0.11	--	--	
½	3	-68175	2435	-870	293	0.0	--	0.91	-2.29	0.09	1.00	0.08	2.38	0.03	--	--	
½	4	-63972	2378	-818	298	0.0	--	0.91	-2.15	0.08	1.00	0.08	2.27	0.04	--	--	
½	5	-62667	2354	-803	300	0.0	--	0.91	-2.11	0.08	1.00	0.08	2.24	0.04	--	--	
0	2	-55193	2358	-665	-888	--	1.6	0.97	-3.71	0.45	1.00	0.16	3.44	0.14	--	--	
0	3	-41501	1775	-514	-677	--	1.6	0.97	-2.79	0.11	1.00	0.12	2.75	0.04	--	--	
0	4	-39203	1711	-515	-672	--	1.7	0.97	-2.63	0.11	1.00	0.11	2.64	0.04	--	--	
0	5	-38482	1687	-515	-667	--	1.7	0.97	-2.59	0.11	1.00	0.11	2.60	0.04	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **2.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 48 Descrizione: Maschio murario n. 48 su via san Domenico
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-28453	84	-244	517	2.5	0.8	0.85	-1.87	0.24	1.00	0.01	2.07	0.01	--	--	
l	3	-21285	56	-183	383	2.5	0.9	0.85	-1.40	0.06	1.00	0.00	1.71	0.00	--	--	
l	4	-19851	1	-172	354	2.5	0.9	0.85	-1.31	0.05	1.00	0.00	1.64	0.00	--	--	
l	5	-19399	13	-169	344	2.5	0.9	0.85	-1.28	0.05	1.00	0.00	1.62	0.00	--	--	
½	2	-100843	2266	19	426	0.0	--	0.91	-3.32	0.39	1.00	0.07	3.15	0.07	--	--	
½	3	-75638	1702	21	316	0.0	--	0.91	-2.49	0.10	1.00	0.06	2.53	0.02	--	--	
½	4	-71001	1635	37	287	0.0	--	0.91	-2.34	0.09	1.00	0.05	2.41	0.02	--	--	
½	5	-69574	1610	43	280	0.0	--	0.91	-2.29	0.09	1.00	0.05	2.38	0.02	--	--	
0	2	-64933	2122	-1	-97	--	0.1	1.00	-4.28	0.51	1.00	0.14	3.87	0.11	--	--	
0	3	-48784	1579	0	-70	--	0.1	1.00	-3.21	0.13	1.00	0.10	3.07	0.03	--	--	
0	4	-46059	1477	4	-57	--	0.1	1.00	-3.03	0.12	1.00	0.10	2.94	0.03	--	--	
0	5	-45214	1442	5	-52	--	0.1	1.00	-2.98	0.12	1.00	0.10	2.89	0.03	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 49 Descrizione: Maschio murario n. 49 su via san Domenico
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-34147	106	-154	110	2.4	0.2	0.83	-1.90	0.24	1.00	0.01	2.09	0.01	--	--	
l	3	-25565	157	-114	80	2.4	0.1	0.83	-1.43	0.06	1.00	0.01	1.73	0.01	--	--	
l	4	-23556	272	-105	72	2.4	0.1	0.83	-1.31	0.06	1.00	0.02	1.65	0.01	--	--	
l	5	-22974	313	-103	68	2.4	0.1	0.83	-1.28	0.05	1.00	0.02	1.62	0.01	--	--	
½	2	-112285	208	-197	-9	0.0	--	0.90	-3.13	0.37	1.00	0.01	3.01	0.01	--	--	
½	3	-84263	106	-148	-30	0.0	--	0.90	-2.35	0.09	1.00	0.00	2.42	0.00	--	--	
½	4	-78569	20	-141	-59	0.0	--	0.90	-2.19	0.09	1.00	0.00	2.30	0.00	--	--	
½	5	-76892	11	-138	-72	0.0	--	0.90	-2.14	0.08	1.00	0.00	2.27	0.00	--	--	
0	2	-63971	104	-106	-136	--	0.2	1.00	-3.57	0.42	1.00	0.01	3.34	0.01	--	--	
0	3	-48153	53	-82	-76	--	0.2	1.00	-2.68	0.11	1.00	0.00	2.67	0.00	--	--	
0	4	-45311	10	-83	-38	--	0.1	1.00	-2.53	0.10	1.00	0.00	2.55	0.00	--	--	
0	5	-44468	5	-83	-30	--	0.1	1.00	-2.48	0.10	1.00	0.00	2.52	0.00	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 50 Descrizione: Maschio murario n. 50 su via san Domenico
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	2	-33464	905	265	278	2.7	1.8	0.88	-1.97	0.24	1.00	0.05	2.14	0.07	--	--	
l	3	-24942	821	194	204	2.7	1.9	0.88	-1.47	0.06	1.00	0.05	1.76	0.03	--	--	
l	4	-23071	1034	177	189	2.7	1.9	0.88	-1.36	0.06	1.00	0.06	1.68	0.04	--	--	
l	5	-22492	1108	171	182	2.7	1.9	0.88	-1.33	0.05	1.00	0.07	1.65	0.04	--	--	
½	2	-114850	1557	40	82	0.0	--	0.91	-3.39	0.40	1.00	0.05	3.20	0.04	--	--	
½	3	-85812	1242	28	37	0.0	--	0.91	-2.53	0.10	1.00	0.04	2.56	0.01	--	--	
½	4	-79916	1313	24	-19	0.0	--	0.91	-2.36	0.09	1.00	0.04	2.43	0.02	--	--	
½	5	-78079	1338	23	-33	0.0	--	0.91	-2.30	0.09	1.00	0.04	2.39	0.02	--	--	
0	2	-72629	1270	37	349	--	0.5	0.99	-4.28	0.51	1.00	0.07	3.87	0.06	--	--	
0	3	-54387	1002	19	301	--	0.6	0.99	-3.21	0.13	1.00	0.06	3.06	0.02	--	--	
0	4	-51035	1037	0	349	--	0.7	0.99	-3.01	0.12	1.00	0.06	2.92	0.02	--	--	
0	5	-49981	1050	-6	368	--	0.7	0.99	-2.95	0.12	1.00	0.06	2.87	0.02	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 51 Descrizione: Maschio murario n. 51 su via san Domenico
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-59448	8314	-6060	648	2.0	2.7	0.88	-2.81	0.34	1.00	0.39	2.77	0.43	--	--	
l	3	-44022	6292	-4371	449	2.0	2.7	0.88	-2.08	0.08	1.00	0.30	2.22	0.13	--	--	
l	4	-39946	6050	-3806	359	2.0	2.6	0.88	-1.89	0.08	1.00	0.29	2.08	0.14	--	--	
l	5	-38700	5975	-3617	333	2.0	2.6	0.89	-1.83	0.07	1.00	0.28	2.03	0.14	--	--	
½	2	-161471	7761	-1657	181	0.0	--	0.91	-3.82	0.45	1.00	0.18	3.52	0.16	--	--	
½	3	-120176	5856	-1175	81	0.0	--	0.91	-2.84	0.11	1.00	0.14	2.79	0.05	--	--	
½	4	-110462	5593	-987	-44	0.0	--	0.91	-2.61	0.10	1.00	0.13	2.62	0.05	--	--	
½	5	-107469	5511	-923	-91	0.0	--	0.91	-2.54	0.10	1.00	0.13	2.56	0.05	--	--	
0	2	-89974	3881	5287	5681	--	6.3	0.91	-4.25	0.55	1.00	0.18	3.85	0.14	--	--	
0	3	-67182	2928	3831	4252	--	6.3	0.91	-3.18	0.14	1.00	0.14	3.04	0.05	--	--	
0	4	-62335	2797	3371	4002	--	6.4	0.91	-2.95	0.13	1.00	0.13	2.87	0.05	--	--	
0	5	-60843	2755	3218	3926	--	6.5	0.91	-2.88	0.12	1.00	0.13	2.82	0.05	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 52 Descrizione: Maschio murario n. 52 su via san Domenico
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-50971	4382	773	973	2.3	0.5	0.85	-2.34	0.30	1.00	0.20	2.41	0.25	--	--	
l	3	-37947	3334	573	724	2.3	0.5	0.85	-1.74	0.07	1.00	0.15	1.96	0.08	--	--	
l	4	-34963	3142	529	659	2.3	0.5	0.85	-1.60	0.07	1.00	0.14	1.86	0.08	--	--	
l	5	-34050	3091	515	641	2.3	0.5	0.85	-1.56	0.07	1.00	0.14	1.83	0.08	--	--	
½	2	-159097	5790	2097	-1122	0.0	--	0.91	-3.65	0.43	1.00	0.13	3.39	0.12	--	--	
½	3	-118689	4327	1574	-849	0.0	--	0.91	-2.72	0.11	1.00	0.10	2.70	0.04	--	--	
½	4	-110082	3990	1487	-796	0.0	--	0.91	-2.52	0.10	1.00	0.09	2.55	0.04	--	--	
½	5	-107403	3889	1460	-784	0.0	--	0.91	-2.46	0.10	1.00	0.09	2.51	0.04	--	--	
0	2	-93248	2978	2546	2445	--	2.6	0.97	-4.27	0.52	1.00	0.14	3.86	0.11	--	--	
0	3	-69688	2227	1867	1840	--	2.6	0.97	-3.19	0.13	1.00	0.10	3.06	0.03	--	--	
0	4	-64968	2057	1690	1721	--	2.6	0.97	-2.98	0.12	1.00	0.09	2.89	0.03	--	--	
0	5	-63491	2005	1632	1686	--	2.7	0.97	-2.91	0.12	1.00	0.09	2.84	0.03	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 53 Descrizione: Maschio murario n. 53 su via san domenico
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-47083	4976	-6176	586	2.0	2.6	0.89	-2.85	0.34	1.00	0.30	2.80	0.32	--	--	
l	3	-34818	3660	-4457	441	2.0	2.5	0.89	-2.11	0.08	1.00	0.22	2.24	0.10	--	--	
l	4	-31687	3206	-3882	409	2.0	2.4	0.89	-1.92	0.08	1.00	0.19	2.10	0.09	--	--	
l	5	-30702	3062	-3690	396	2.0	2.4	0.89	-1.86	0.07	1.00	0.19	2.05	0.09	--	--	
½	2	-131295	4542	-2318	-1579	0.0	--	0.91	-3.98	0.47	1.00	0.14	3.64	0.11	--	--	
½	3	-97637	3312	-1648	-1160	0.0	--	0.91	-2.96	0.12	1.00	0.10	2.88	0.03	--	--	
½	4	-90025	2893	-1390	-1037	0.0	--	0.91	-2.73	0.11	1.00	0.09	2.70	0.03	--	--	
½	5	-87645	2757	-1303	-989	0.0	--	0.91	-2.65	0.10	1.00	0.08	2.65	0.03	--	--	
0	2	-72855	2271	5104	1072	--	1.5	0.97	-4.41	0.54	1.00	0.14	3.97	0.10	--	--	
0	3	-54364	1656	3709	776	--	1.4	0.98	-3.29	0.13	1.00	0.10	3.13	0.03	--	--	
0	4	-50559	1446	3281	657	--	1.3	0.98	-3.06	0.12	1.00	0.09	2.96	0.03	--	--	
0	5	-49366	1379	3139	622	--	1.3	0.98	-2.99	0.12	1.00	0.08	2.90	0.03	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 54 Descrizione: Maschio murario n. 54 su via san Domenico
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-12428	3885	-65	0	2.5	1.1	0.86	-1.68	0.21	1.00	0.52	1.92	0.82	--	--	
l	3	-9301	2820	-47	0	2.6	1.2	0.86	-1.26	0.05	1.00	0.38	1.60	0.24	--	--	
l	4	-8730	2428	-41	0	2.6	1.3	0.87	-1.18	0.05	1.00	0.33	1.54	0.21	--	--	
l	5	-8567	2300	-38	0	2.6	1.4	0.87	-1.16	0.05	1.00	0.31	1.53	0.20	--	--	
½	2	-47645	2825	-171	0	0.0	--	0.91	-3.21	0.38	1.00	0.19	3.07	0.19	--	--	
½	3	-35691	2076	-129	0	0.0	--	0.91	-2.41	0.09	1.00	0.14	2.47	0.06	--	--	
½	4	-33542	1859	-124	0	0.0	--	0.91	-2.26	0.09	1.00	0.13	2.36	0.05	--	--	
½	5	-32890	1789	-122	0	0.0	--	0.91	-2.22	0.09	1.00	0.12	2.32	0.05	--	--	
0	2	-25190	186	596	0	--	0.0	1.00	-3.40	0.40	1.00	0.03	3.21	0.02	--	--	
0	3	-18957	118	439	0	--	0.0	1.00	-2.56	0.10	1.00	0.02	2.58	0.01	--	--	
0	4	-18023	60	397	0	--	0.0	1.00	-2.43	0.10	1.00	0.01	2.48	0.00	--	--	
0	5	-17742	40	383	0	--	0.0	1.00	-2.39	0.09	1.00	0.01	2.46	0.00	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 55 Descrizione: Maschio murario n. 55 Interno lato scala
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-12659	522	-61	0	0.0	2.1	0.83	-2.92	0.38	1.00	0.12	2.85	0.13	--	--	
l	3	-9463	400	-47	0	0.0	2.1	0.83	-2.18	0.09	1.00	0.09	2.30	0.04	--	--	
l	4	-8805	397	-46	0	0.0	2.2	0.82	-2.03	0.09	1.00	0.09	2.18	0.04	--	--	
l	5	-8601	396	-46	0	0.0	2.2	0.82	-1.99	0.09	1.00	0.09	2.15	0.04	--	--	
½	2	-24811	1521	-61	0	0.0	--	0.90	-5.73	0.68	1.00	0.35	4.96	0.21	--	--	
½	3	-18657	1218	-48	0	0.0	--	0.90	-4.31	0.17	1.00	0.28	3.89	0.07	--	--	
½	4	-17596	1295	-48	0	0.0	--	0.90	-4.06	0.16	1.00	0.30	3.71	0.08	--	--	
½	5	-17271	1322	-48	0	0.0	--	0.90	-3.99	0.16	1.00	0.31	3.65	0.08	--	--	
0	2	-23733	211	90	0	--	0.0	1.00	-5.48	0.65	1.00	0.05	4.77	0.03	--	--	
0	3	-17782	140	67	0	--	0.0	1.00	-4.11	0.16	1.00	0.03	3.74	0.01	--	--	
0	4	-16639	89	62	0	--	0.0	1.00	-3.84	0.15	1.00	0.02	3.54	0.01	--	--	
0	5	-16288	73	60	0	--	0.0	1.00	-3.76	0.15	1.00	0.02	3.48	0.00	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 56 Descrizione: Maschio murario n. 56 interno lato scala
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-36168	7752	-383	-157	0.0	2.6	0.81	-2.37	0.31	1.00	0.51	2.44	0.62	--	--	
l	3	-27004	5711	-286	-123	0.0	2.6	0.81	-1.77	0.08	1.00	0.37	1.99	0.19	--	--	
l	4	-25012	5168	-266	-111	0.0	2.5	0.81	-1.64	0.07	1.00	0.34	1.89	0.18	--	--	
l	5	-24399	4995	-260	-107	0.0	2.5	0.81	-1.60	0.07	1.00	0.33	1.86	0.18	--	--	
½	2	-60144	2363	128	-2672	0.0	--	0.89	-3.35	0.40	1.00	0.13	3.17	0.12	--	--	
½	3	-44997	1596	98	-1960	0.0	--	0.89	-2.51	0.10	1.00	0.09	2.54	0.04	--	--	
½	4	-41902	1164	100	-1744	0.0	--	0.89	-2.34	0.09	1.00	0.06	2.41	0.03	--	--	
½	5	-40948	1021	100	-1675	0.0	--	0.89	-2.28	0.09	1.00	0.06	2.37	0.02	--	--	
0	2	-59790	5492	1283	-5003	--	8.4	0.85	-3.81	0.54	1.00	0.35	3.51	0.30	--	--	
0	3	-44950	4302	964	-3793	--	8.4	0.85	-2.86	0.14	1.00	0.27	2.81	0.10	--	--	
0	4	-42354	4400	910	-3644	--	8.6	0.84	-2.70	0.13	1.00	0.28	2.68	0.10	--	--	
0	5	-41565	4438	893	-3598	--	8.7	0.84	-2.65	0.13	1.00	0.28	2.64	0.11	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 57 Descrizione: Maschio murario n. 57 interno lato scala
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-60785	3663	-296	-1477	0.0	1.8	0.84	-2.88	0.37	1.00	0.17	2.82	0.18	--	--	
l	3	-45554	2686	-216	-1141	0.0	1.8	0.84	-2.16	0.09	1.00	0.13	2.28	0.06	--	--	
l	4	-42433	2404	-193	-1115	0.0	1.9	0.84	-2.01	0.09	1.00	0.11	2.17	0.05	--	--	
l	5	-41485	2313	-185	-1115	0.0	1.9	0.84	-1.96	0.08	1.00	0.11	2.13	0.05	--	--	
½	2	-64593	3174	-334	1744	0.0	--	0.90	-3.06	0.36	1.00	0.15	2.96	0.15	--	--	
½	3	-48378	2293	-241	1278	0.0	--	0.90	-2.30	0.09	1.00	0.11	2.38	0.05	--	--	
½	4	-45180	1997	-211	1150	0.0	--	0.90	-2.14	0.08	1.00	0.09	2.27	0.04	--	--	
½	5	-44189	1901	-201	1108	0.0	--	0.90	-2.10	0.08	1.00	0.09	2.23	0.04	--	--	
0	2	-67079	5535	555	1612	--	2.4	0.97	-3.18	0.39	1.00	0.26	3.04	0.26	--	--	
0	3	-50348	4066	413	1207	--	2.4	0.97	-2.39	0.10	1.00	0.19	2.45	0.08	--	--	
0	4	-47292	3677	381	1139	--	2.4	0.97	-2.24	0.09	1.00	0.17	2.34	0.07	--	--	
0	5	-46362	3550	371	1113	--	2.4	0.97	-2.20	0.09	1.00	0.17	2.31	0.07	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 58 Descrizione: Maschio murario n. 58 interno
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-66664	8946	-716	4448	0.0	0.2	0.90	-3.29	0.39	1.00	0.44	3.13	0.42	--	--	
l	3	-49841	6530	-529	3306	0.0	0.1	0.90	-2.46	0.10	1.00	0.32	2.50	0.13	--	--	
l	4	-46414	5812	-483	3057	0.0	0.2	0.90	-2.29	0.09	1.00	0.29	2.38	0.12	--	--	
l	5	-45359	5581	-468	2974	0.0	0.1	0.90	-2.24	0.09	1.00	0.28	2.34	0.12	--	--	
½	2	-72971	6447	22	3303	0.0	--	0.90	-3.60	0.43	1.00	0.32	3.36	0.28	--	--	
½	3	-54626	4656	7	2459	0.0	--	0.90	-2.70	0.11	1.00	0.23	2.68	0.09	--	--	
½	4	-51087	4055	-14	2288	0.0	--	0.90	-2.52	0.10	1.00	0.20	2.55	0.08	--	--	
½	5	-50003	3858	-21	2241	0.0	--	0.90	-2.47	0.10	1.00	0.19	2.51	0.08	--	--	
0	2	-76598	6103	1512	2043	--	2.7	0.96	-3.78	0.47	1.00	0.30	3.49	0.26	--	--	
0	3	-57413	4413	1116	1512	--	2.6	0.96	-2.83	0.12	1.00	0.22	2.78	0.08	--	--	
0	4	-53893	3863	1018	1386	--	2.6	0.97	-2.66	0.11	1.00	0.19	2.65	0.07	--	--	
0	5	-52801	3684	986	1350	--	2.6	0.97	-2.61	0.11	1.00	0.18	2.61	0.07	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo p: **1.00**

Maschio num. 59 Descrizione: Maschio murario n. 59 interno
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	2	-67568	2457	514	761	0.0	5.1	0.73	-4.86	0.72	1.00	0.18	4.31	0.12	--	--	
l	3	-50240	1714	367	552	0.0	5.1	0.73	-3.62	0.18	1.00	0.12	3.37	0.04	--	--	
l	4	-46367	1391	311	491	0.0	5.0	0.73	-3.34	0.16	1.00	0.10	3.16	0.03	--	--	
l	5	-45156	1284	293	469	0.0	5.0	0.73	-3.25	0.16	1.00	0.09	3.10	0.03	--	--	
½	2	-72922	1112	591	1167	0.0	--	0.85	-5.06	0.64	1.00	0.08	4.46	0.05	--	--	
½	3	-54416	968	439	869	0.0	--	0.85	-3.78	0.16	1.00	0.07	3.49	0.02	--	--	
½	4	-50642	1145	406	807	0.0	--	0.85	-3.52	0.15	1.00	0.08	3.30	0.02	--	--	
½	5	-49461	1206	395	786	0.0	--	0.85	-3.44	0.14	1.00	0.08	3.24	0.03	--	--	
0	2	-79012	544	792	1805	--	2.3	0.96	-5.30	0.70	1.00	0.04	4.64	0.02	--	--	
0	3	-59131	564	593	1340	--	2.3	0.96	-3.97	0.17	1.00	0.04	3.64	0.01	--	--	
0	4	-55384	811	559	1237	--	2.2	0.96	-3.72	0.16	1.00	0.05	3.45	0.02	--	--	
0	5	-54220	895	548	1203	--	2.2	0.96	-3.64	0.16	1.00	0.06	3.39	0.02	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 60 Descrizione: Maschio murario n. 60 interno
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-23115	972	425	0	0.0	4.5	0.75	-3.92	0.56	1.00	0.16	3.60	0.14	--	--	
l	3	-17176	701	315	0	0.0	4.5	0.75	-2.91	0.14	1.00	0.12	2.85	0.04	--	--	
l	4	-15862	608	289	0	0.0	4.5	0.75	-2.69	0.13	1.00	0.10	2.68	0.04	--	--	
l	5	-15444	579	281	0	0.0	4.6	0.74	-2.62	0.13	1.00	0.10	2.63	0.04	--	--	
½	2	-37746	3071	556	0	0.0	--	0.86	-6.40	0.80	1.00	0.52	5.46	0.29	--	--	
½	3	-28168	2178	413	0	0.0	--	0.86	-4.78	0.20	1.00	0.37	4.24	0.09	--	--	
½	4	-26241	1824	382	0	0.0	--	0.86	-4.45	0.19	1.00	0.31	4.00	0.08	--	--	
½	5	-25633	1705	372	0	0.0	--	0.86	-4.35	0.18	1.00	0.29	3.92	0.07	--	--	
0	2	-51697	6183	-317	0	--	0.0	1.00	-8.77	1.09	1.00	1.05	7.24	0.43	--	--	NON Verif.
0	3	-38506	4594	-229	0	--	0.0	1.00	-6.53	0.27	1.00	0.78	5.56	0.14	--	--	
0	4	-35783	4250	-197	0	--	0.0	1.00	-6.07	0.25	1.00	0.72	5.21	0.14	--	--	
0	5	-34923	4140	-187	0	--	0.0	1.00	-5.93	0.25	1.00	0.70	5.10	0.14	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **0.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 61 Descrizione: Maschio murario n. 61 interno
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-22076	1605	-66	397	0.0	5.1	0.70	-3.32	0.51	1.00	0.24	3.15	0.23	--	--	
l	3	-16403	1117	-46	311	0.0	5.0	0.70	-2.46	0.13	1.00	0.17	2.51	0.07	--	--	
l	4	-15050	907	-36	310	0.0	4.9	0.70	-2.26	0.12	1.00	0.14	2.36	0.06	--	--	
l	5	-14626	835	-33	310	0.0	4.9	0.70	-2.20	0.11	1.00	0.13	2.31	0.05	--	--	
½	2	-39700	4276	29	257	0.0	--	0.83	-3.09	0.40	1.00	0.33	2.98	0.34	--	--	
½	3	-29625	3073	24	189	0.0	--	0.83	-2.31	0.10	1.00	0.24	2.39	0.10	--	--	
½	4	-27460	2658	24	168	0.0	--	0.83	-2.14	0.09	1.00	0.21	2.26	0.09	--	--	
½	5	-26789	2518	25	162	0.0	--	0.83	-2.09	0.09	1.00	0.20	2.22	0.09	--	--	
0	2	-25922	2431	-244	1163	--	4.5	0.86	-3.28	0.50	1.00	0.31	3.12	0.30	--	--	
0	3	-19459	1752	-184	848	--	4.4	0.86	-2.47	0.12	1.00	0.22	2.51	0.09	--	--	
0	4	-18289	1524	-172	756	--	4.1	0.87	-2.32	0.11	1.00	0.19	2.40	0.08	--	--	
0	5	-17928	1448	-169	726	--	4.0	0.87	-2.27	0.11	1.00	0.18	2.36	0.08	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 62 Descrizione: Maschio murario n. 62 interno
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-67257	2570	-2605	7637	0.0	4.1	0.73	-4.80	0.71	1.00	0.18	4.26	0.13	--	--	
l	3	-49919	1839	-1862	5650	0.0	4.1	0.73	-3.56	0.17	1.00	0.13	3.33	0.04	--	--	
l	4	-45987	1563	-1582	5177	0.0	4.0	0.73	-3.28	0.16	1.00	0.11	3.12	0.04	--	--	
l	5	-44751	1473	-1488	5025	0.0	4.0	0.73	-3.19	0.16	1.00	0.11	3.05	0.03	--	--	
½	2	-73565	2287	-7	3951	0.0	--	0.85	-5.35	0.68	1.00	0.17	4.67	0.11	--	--	
½	3	-54804	1833	5	2953	0.0	--	0.85	-3.98	0.17	1.00	0.13	3.65	0.04	--	--	
½	4	-50920	1941	21	2775	0.0	--	0.85	-3.70	0.16	1.00	0.14	3.44	0.04	--	--	
½	5	-49697	1982	27	2715	0.0	--	0.85	-3.61	0.15	1.00	0.14	3.37	0.04	--	--	
0	2	-84300	7445	3037	1215	--	1.4	0.97	-6.13	0.79	1.00	0.54	5.26	0.31	--	--	
0	3	-62967	5603	2174	948	--	1.5	0.97	-4.58	0.20	1.00	0.41	4.09	0.10	--	--	
0	4	-58808	5313	1854	966	--	1.6	0.97	-4.28	0.18	1.00	0.39	3.87	0.10	--	--	
0	5	-57513	5226	1748	976	--	1.7	0.97	-4.18	0.18	1.00	0.38	3.80	0.10	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 63 Descrizione: Maschio murario n. 63 intrno
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-20812	966	-434	0	0.0	3.3	0.76	-3.10	0.44	1.00	0.14	2.98	0.14	--	--	
l	3	-15523	739	-299	0	0.0	3.3	0.76	-2.31	0.11	1.00	0.11	2.39	0.05	--	--	
l	4	-14388	706	-230	0	0.0	3.2	0.76	-2.14	0.10	1.00	0.10	2.27	0.05	--	--	
l	5	-14031	697	-208	0	0.0	3.2	0.76	-2.09	0.10	1.00	0.10	2.23	0.05	--	--	
½	2	-20409	1464	263	0	0.0	--	0.87	-3.04	0.38	1.00	0.22	2.94	0.22	--	--	
½	3	-15268	1080	188	0	0.0	--	0.87	-2.27	0.09	1.00	0.16	2.36	0.07	--	--	
½	4	-14253	1001	160	0	0.0	--	0.87	-2.12	0.09	1.00	0.15	2.25	0.07	--	--	
½	5	-13944	974	150	0	0.0	--	0.87	-2.08	0.09	1.00	0.14	2.22	0.07	--	--	
0	2	-18540	13	1110	0	--	0.0	1.00	-2.76	0.34	1.00	0.00	2.73	0.00	--	--	
0	3	-13917	19	771	0	--	0.0	1.00	-2.07	0.09	1.00	0.00	2.21	0.00	--	--	
0	4	-13111	59	610	0	--	0.0	1.00	-1.95	0.08	1.00	0.01	2.12	0.00	--	--	
0	5	-12862	74	556	0	--	0.0	1.00	-1.91	0.08	1.00	0.01	2.10	0.01	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 64 Descrizione: Maschio murario n. 64 interno
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-38153	4432	-397	1123	0.0	1.8	0.82	-4.17	0.55	1.00	0.48	3.79	0.38	--	--	
l	3	-28516	3304	-275	834	0.0	1.8	0.82	-3.11	0.14	1.00	0.36	3.00	0.12	--	--	
l	4	-26539	3067	-216	770	0.0	1.8	0.81	-2.90	0.13	1.00	0.34	2.83	0.12	--	--	
l	5	-25925	2992	-196	748	0.0	1.8	0.81	-2.83	0.12	1.00	0.33	2.78	0.12	--	--	
½	2	-77612	12787	215	2453	0.0	--	0.89	-6.82	0.82	1.00	1.12	5.78	0.58	--	--	
½	3	-58066	9518	161	1808	0.0	--	0.89	-5.10	0.20	1.00	0.84	4.49	0.19	--	--	
½	4	-54267	8811	149	1642	0.0	--	0.89	-4.77	0.19	1.00	0.77	4.24	0.18	--	--	
½	5	-53085	8587	146	1591	0.0	--	0.89	-4.67	0.19	1.00	0.75	4.16	0.18	--	--	
0	2	-65646	11027	870	-3639	--	5.5	0.85	-6.80	0.96	1.00	1.14	5.76	0.59	--	--	
0	3	-49220	8200	597	-2710	--	5.5	0.86	-5.10	0.24	1.00	0.85	4.48	0.19	--	--	
0	4	-46211	7575	462	-2506	--	5.4	0.86	-4.78	0.22	1.00	0.78	4.25	0.18	--	--	
0	5	-45283	7378	416	-2444	--	5.4	0.86	-4.69	0.22	1.00	0.76	4.18	0.18	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 66 Descrizione: Maschio murario n. 66 interno
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-20308	5964	315	192	0.0	2.0	0.84	-2.95	0.37	1.00	0.87	2.87	0.90	--	--	
l	3	-15168	4427	233	145	0.0	2.0	0.84	-2.20	0.09	1.00	0.64	2.31	0.28	--	--	
l	4	-14096	4066	215	138	0.0	2.0	0.84	-2.05	0.09	1.00	0.59	2.20	0.27	--	--	
l	5	-13764	3953	209	136	0.0	2.0	0.84	-2.00	0.08	1.00	0.57	2.16	0.27	--	--	
½	2	-21240	3604	296	40	0.0	--	0.91	-3.08	0.36	1.00	0.52	2.97	0.53	--	--	
½	3	-15917	2647	221	29	0.0	--	0.91	-2.31	0.09	1.00	0.38	2.39	0.16	--	--	
½	4	-14921	2383	208	26	0.0	--	0.91	-2.17	0.09	1.00	0.35	2.28	0.15	--	--	
½	5	-14612	2299	204	25	0.0	--	0.91	-2.12	0.08	1.00	0.33	2.25	0.15	--	--	
0	2	-23450	3031	292	112	--	0.5	0.98	-3.41	0.41	1.00	0.44	3.21	0.41	--	--	
0	3	-17608	2215	220	83	--	0.5	0.98	-2.56	0.10	1.00	0.32	2.58	0.12	--	--	
0	4	-16595	1981	209	76	--	0.5	0.98	-2.41	0.10	1.00	0.29	2.47	0.12	--	--	
0	5	-16282	1904	206	74	--	0.5	0.98	-2.36	0.09	1.00	0.28	2.43	0.11	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo p: **1.00**

Maschio num. 67 Descrizione: Maschio murario n. 67 interno scala
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	2	-98274	7714	781	-10107	0.0	6.5	0.71	-2.94	0.44	1.00	0.23	2.86	0.24	--	--	
l	3	-73979	5657	574	-7610	0.0	6.5	0.71	-2.21	0.11	1.00	0.17	2.32	0.07	--	--	
l	4	-69906	5170	518	-7202	0.0	6.5	0.71	-2.09	0.11	1.00	0.15	2.23	0.07	--	--	
l	5	-68662	5001	500	-7073	0.0	6.5	0.71	-2.05	0.10	1.00	0.15	2.20	0.07	--	--	
½	2	-242622	28055	416	-24338	0.0	--	0.84	-3.57	0.46	1.00	0.41	3.34	0.37	--	--	
½	3	-182960	20792	305	-18431	0.0	--	0.84	-2.69	0.11	1.00	0.31	2.68	0.11	--	--	
½	4	-173844	19264	262	-17684	0.0	--	0.84	-2.56	0.11	1.00	0.28	2.58	0.11	--	--	
½	5	-171053	18759	250	-17455	0.0	--	0.84	-2.52	0.11	1.00	0.28	2.55	0.11	--	--	
0	2	-92968	12372	-1	-11071	--	11.9	0.83	-4.31	0.67	1.00	0.57	3.89	0.44	--	--	
0	3	-69995	9191	17	-8323	--	11.9	0.83	-3.25	0.17	1.00	0.43	3.10	0.14	--	--	
0	4	-66352	8540	45	-7875	--	11.9	0.83	-3.08	0.16	1.00	0.40	2.97	0.13	--	--	
0	5	-65243	8327	56	-7741	--	11.9	0.83	-3.03	0.16	1.00	0.39	2.93	0.13	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 68 Descrizione: Maschio murario n. 68 interno scala
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-41943	4473	116	289	0.0	1.4	0.80	-3.51	0.47	1.00	0.37	3.30	0.34	--	--	
l	3	-31607	3322	78	211	0.0	1.4	0.80	-2.65	0.12	1.00	0.28	2.65	0.11	--	--	
l	4	-29925	3120	56	188	0.0	1.4	0.80	-2.51	0.11	1.00	0.26	2.54	0.10	--	--	
l	5	-29420	3050	49	180	0.0	1.4	0.80	-2.47	0.11	1.00	0.26	2.51	0.10	--	--	
½	2	-69652	5131	179	9	0.0	--	0.86	-3.98	0.50	1.00	0.29	3.65	0.24	--	--	
½	3	-52517	3806	120	10	0.0	--	0.86	-3.00	0.12	1.00	0.22	2.91	0.07	--	--	
½	4	-49819	3579	83	32	0.0	--	0.86	-2.85	0.12	1.00	0.20	2.80	0.07	--	--	
½	5	-49009	3498	71	34	0.0	--	0.86	-2.80	0.12	1.00	0.20	2.76	0.07	--	--	
0	2	-66469	3339	563	714	--	1.1	0.98	-4.82	0.61	1.00	0.24	4.28	0.17	--	--	
0	3	-50146	2465	428	532	--	1.1	0.98	-3.64	0.15	1.00	0.18	3.39	0.05	--	--	
0	4	-47699	2302	416	497	--	1.0	0.98	-3.46	0.15	1.00	0.17	3.25	0.05	--	--	
0	5	-46957	2242	413	485	--	1.0	0.98	-3.41	0.14	1.00	0.16	3.21	0.05	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 69 Descrizione: Maschio murario n. 69 interno
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-55835	7689	-255	1312	0.0	4.5	0.75	-2.83	0.41	1.00	0.39	2.78	0.42	--	--	
l	3	-41634	5615	-184	984	0.0	4.5	0.75	-2.11	0.10	1.00	0.28	2.24	0.13	--	--	
l	4	-38543	5093	-162	907	0.0	4.5	0.75	-1.95	0.09	1.00	0.26	2.12	0.12	--	--	
l	5	-37599	4914	-154	885	0.0	4.5	0.75	-1.90	0.09	1.00	0.25	2.09	0.12	--	--	
½	2	-140568	17380	-879	2800	0.0	--	0.86	-3.13	0.39	1.00	0.39	3.01	0.39	--	--	
½	3	-105005	12707	-633	2111	0.0	--	0.86	-2.34	0.10	1.00	0.28	2.42	0.12	--	--	
½	4	-97838	11521	-549	2024	0.0	--	0.86	-2.18	0.09	1.00	0.26	2.30	0.11	--	--	
½	5	-95584	11116	-521	2004	0.0	--	0.86	-2.13	0.09	1.00	0.25	2.26	0.11	--	--	
0	2	-80554	11701	1000	-130	--	0.2	1.00	-3.65	0.46	1.00	0.53	3.39	0.47	--	--	
0	3	-60338	8632	727	-117	--	0.2	1.00	-2.73	0.11	1.00	0.39	2.71	0.14	--	--	
0	4	-56627	7930	640	-172	--	0.3	1.00	-2.56	0.11	1.00	0.36	2.58	0.14	--	--	
0	5	-55453	7696	612	-184	--	0.3	1.00	-2.51	0.10	1.00	0.35	2.54	0.14	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cm^q fvk0: **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n: **0.75** β, coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo p: **1.00**

Maschio num. 70 Descrizione: Maschio murario n. 70 interno
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	φ/φ _t /φ _b	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-40257	6652	-554	446	0.0	5.4	0.72	-3.35	0.50	1.00	0.55	3.17	0.52	--	--	
l	3	-29939	4942	-398	331	0.0	5.4	0.72	-2.49	0.12	1.00	0.41	2.53	0.16	--	--	
l	4	-27702	4575	-343	307	0.0	5.3	0.72	-2.30	0.11	1.00	0.38	2.39	0.16	--	--	
l	5	-26991	4458	-324	299	0.0	5.2	0.72	-2.24	0.11	1.00	0.37	2.34	0.16	--	--	
½	2	-55560	9801	-19	-1045	0.0	--	0.84	-4.67	0.59	1.00	0.82	4.16	0.59	--	--	
½	3	-41518	7296	-14	-780	0.0	--	0.84	-3.49	0.15	1.00	0.61	3.28	0.19	--	--	
½	4	-38776	6784	-13	-727	0.0	--	0.85	-3.26	0.14	1.00	0.57	3.10	0.18	--	--	
½	5	-37908	6619	-12	-711	0.0	--	0.85	-3.18	0.13	1.00	0.56	3.05	0.18	--	--	
0	2	-49542	6313	574	-70	--	0.1	1.00	-4.21	0.54	1.00	0.54	3.81	0.42	--	--	
0	3	-37162	4652	402	-55	--	0.1	1.00	-3.16	0.13	1.00	0.39	3.03	0.13	--	--	
0	4	-34966	4254	326	-56	--	0.2	1.00	-2.97	0.13	1.00	0.36	2.89	0.13	--	--	
0	5	-34289	4124	301	-56	--	0.2	1.00	-2.91	0.12	1.00	0.35	2.84	0.12	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 71 Descrizione: Maschio murario n. 71 interno
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	2	-16963	328	28	0	0.0	0.7	0.88	-2.44	0.30	1.00	0.05	2.49	0.06	--	--	
l	3	-12674	237	23	0	0.0	0.7	0.88	-1.83	0.07	1.00	0.03	2.03	0.02	--	--	
l	4	-11792	199	25	0	0.0	0.7	0.88	-1.70	0.07	1.00	0.03	1.93	0.01	--	--	
l	5	-11522	188	26	0	0.0	0.7	0.88	-1.66	0.07	1.00	0.03	1.90	0.01	--	--	
½	2	-27437	603	170	0	0.0	--	0.90	-3.95	0.47	1.00	0.09	3.62	0.07	--	--	
½	3	-20538	434	128	0	0.0	--	0.90	-2.96	0.12	1.00	0.06	2.88	0.02	--	--	
½	4	-19205	380	121	0	0.0	--	0.90	-2.77	0.11	1.00	0.05	2.74	0.02	--	--	
½	5	-18796	363	119	0	0.0	--	0.90	-2.71	0.11	1.00	0.05	2.69	0.02	--	--	
0	2	-36085	6211	150	0	--	0.0	1.00	-5.20	0.62	1.00	0.89	4.56	0.59	--	--	
0	3	-27027	4647	112	0	--	0.0	1.00	-3.89	0.15	1.00	0.67	3.58	0.19	--	--	
0	4	-25362	4362	104	0	--	0.0	1.00	-3.65	0.14	1.00	0.63	3.40	0.18	--	--	
0	5	-24841	4272	102	0	--	0.0	1.00	-3.58	0.14	1.00	0.62	3.34	0.18	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 72 Descrizione: Maschio murario n. 72 interno
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-106857	13844	3344	1093	0.0	1.7	0.79	-3.09	0.42	1.00	0.40	2.98	0.40	--	--	
l	3	-79788	10222	2411	989	0.0	1.6	0.79	-2.31	0.10	1.00	0.30	2.39	0.12	--	--	
l	4	-74206	9392	2096	1135	0.0	1.6	0.79	-2.15	0.10	1.00	0.27	2.27	0.12	--	--	
l	5	-72464	9113	1991	1210	0.0	1.6	0.79	-2.10	0.09	1.00	0.26	2.23	0.12	--	--	
½	2	-139010	18519	542	-18318	0.0	--	0.86	-3.50	0.43	1.00	0.47	3.29	0.43	--	--	
½	3	-104139	13732	402	-13635	0.0	--	0.86	-2.63	0.11	1.00	0.35	2.63	0.13	--	--	
½	4	-97605	12682	368	-12590	0.0	--	0.86	-2.46	0.10	1.00	0.32	2.51	0.13	--	--	
½	5	-95564	12338	358	-12268	0.0	--	0.86	-2.41	0.10	1.00	0.31	2.47	0.13	--	--	
0	2	-134664	17391	-3672	-8991	--	6.7	0.96	-3.71	0.48	1.00	0.48	3.44	0.42	--	--	
0	3	-101150	12910	-2644	-6726	--	6.6	0.96	-2.79	0.12	1.00	0.36	2.75	0.13	--	--	
0	4	-95373	11934	-2291	-6256	--	6.6	0.96	-2.63	0.11	1.00	0.33	2.63	0.13	--	--	
0	5	-93578	11617	-2174	-6122	--	6.5	0.96	-2.58	0.11	1.00	0.32	2.59	0.12	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 73 Descrizione: Maschio murario n. 73 interno
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	2	-12744	1068	161	0	0.0	6.9	0.65	-2.18	0.36	1.00	0.18	2.30	0.24	--	--	
l	3	-9534	795	118	0	0.0	6.9	0.65	-1.63	0.09	1.00	0.14	1.89	0.07	--	--	
l	4	-8844	740	107	0	0.0	6.9	0.65	-1.52	0.08	1.00	0.13	1.80	0.07	--	--	
l	5	-8636	722	103	0	0.0	6.9	0.65	-1.48	0.08	1.00	0.12	1.77	0.07	--	--	
½	2	-23714	1322	-26	0	0.0	--	0.78	-4.07	0.56	1.00	0.23	3.71	0.18	--	--	
½	3	-17740	977	-15	0	0.0	--	0.78	-3.04	0.14	1.00	0.17	2.94	0.06	--	--	
½	4	-16544	897	-5	0	0.0	--	0.78	-2.84	0.13	1.00	0.15	2.79	0.06	--	--	
½	5	-16171	870	-2	0	0.0	--	0.78	-2.77	0.13	1.00	0.15	2.74	0.05	--	--	
0	2	-25225	1641	-350	0	--	0.0	1.00	-4.32	0.59	1.00	0.28	3.90	0.22	--	--	
0	3	-18948	1240	-267	0	--	0.0	1.00	-3.25	0.15	1.00	0.21	3.10	0.07	--	--	
0	4	-17804	1175	-259	0	--	0.0	1.00	-3.05	0.14	1.00	0.20	2.95	0.07	--	--	
0	5	-17454	1156	-257	0	--	0.0	1.00	-2.99	0.14	1.00	0.20	2.90	0.07	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **0.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 74 Descrizione: Maschio murario n. 74 interno
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-15636	2304	-660	-186	0.0	13.3	0.50	-3.13	0.67	1.00	0.46	3.00	0.46	--	--	
l	3	-11733	1776	-463	-140	0.0	13.3	0.50	-2.35	0.17	1.00	0.36	2.42	0.15	--	--	
l	4	-10976	1725	-373	-133	0.0	13.3	0.50	-2.19	0.16	1.00	0.34	2.31	0.15	--	--	
l	5	-10751	1716	-343	-130	0.0	13.3	0.50	-2.15	0.15	1.00	0.34	2.27	0.15	--	--	
½	2	-62621	1341	383	-2252	0.0	--	0.69	-4.15	0.65	1.00	0.09	3.78	0.07	--	--	
½	3	-46818	934	281	-1677	0.0	--	0.69	-3.11	0.16	1.00	0.06	2.99	0.02	--	--	
½	4	-43622	804	256	-1556	0.0	--	0.69	-2.89	0.15	1.00	0.05	2.83	0.02	--	--	
½	5	-42630	752	248	-1517	0.0	--	0.69	-2.83	0.15	1.00	0.05	2.78	0.02	--	--	
0	2	-34005	2860	428	0	--	0.0	1.00	-5.30	0.83	1.00	0.45	4.63	0.29	--	--	
0	3	-25584	2182	277	0	--	0.0	1.00	-3.99	0.21	1.00	0.34	3.65	0.09	--	--	
0	4	-24114	2095	170	0	--	0.0	1.00	-3.76	0.20	1.00	0.33	3.48	0.09	--	--	
0	5	-23671	2073	135	0	--	0.0	1.00	-3.69	0.19	1.00	0.32	3.43	0.09	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cm^q fvk0: **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n: **0.75** β, coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ: **1.00**

Maschio num. 75 Descrizione: Maschio murario n. 75 interno
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	φ/φ _t /φ _b	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-103849	5211	-3322	-4301	0.0	2.3	0.80	-3.97	0.53	1.00	0.20	3.63	0.16	--	--	
l	3	-77759	3964	-2360	-3355	0.0	2.2	0.80	-2.97	0.13	1.00	0.15	2.89	0.05	--	--	
l	4	-72515	3886	-1963	-3341	0.0	2.2	0.80	-2.77	0.12	1.00	0.15	2.74	0.05	--	--	
l	5	-70912	3859	-1833	-3349	0.0	2.2	0.80	-2.71	0.12	1.00	0.15	2.69	0.05	--	--	
½	2	-131268	5178	256	9626	0.0	--	0.89	-5.01	0.61	1.00	0.20	4.42	0.13	--	--	
½	3	-98451	3963	217	7245	0.0	--	0.89	-3.76	0.15	1.00	0.15	3.48	0.04	--	--	
½	4	-92303	3941	257	6867	0.0	--	0.89	-3.52	0.14	1.00	0.15	3.30	0.05	--	--	
½	5	-90401	3932	270	6754	0.0	--	0.89	-3.45	0.14	1.00	0.15	3.25	0.05	--	--	
0	2	-140884	701	1753	9731	--	6.9	0.94	-5.38	0.69	1.00	0.03	4.69	0.02	--	--	
0	3	-105865	594	1153	7391	--	7.0	0.94	-4.04	0.17	1.00	0.02	3.69	0.01	--	--	
0	4	-99730	764	763	7075	--	7.1	0.93	-3.81	0.16	1.00	0.03	3.52	0.01	--	--	
0	5	-97848	813	635	6988	--	7.1	0.93	-3.74	0.16	1.00	0.03	3.46	0.01	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 76 Descrizione: Maschio murario n. 76 interno
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-93365	8475	-2591	-1535	0.0	4.8	0.70	-3.39	0.52	1.00	0.31	3.20	0.29	--	--	
l	3	-69813	6279	-1828	-1123	0.0	4.7	0.71	-2.54	0.13	1.00	0.23	2.56	0.09	--	--	
l	4	-65086	5724	-1510	-986	0.0	4.7	0.71	-2.37	0.12	1.00	0.21	2.43	0.09	--	--	
l	5	-63619	5550	-1404	-949	0.0	4.7	0.71	-2.31	0.12	1.00	0.20	2.39	0.08	--	--	
½	2	-118735	7299	-107	-21341	0.0	--	0.83	-4.32	0.55	1.00	0.27	3.90	0.20	--	--	
½	3	-89065	5403	-70	-16005	0.0	--	0.83	-3.24	0.14	1.00	0.20	3.09	0.06	--	--	
½	4	-83611	4886	-47	-14977	0.0	--	0.84	-3.04	0.13	1.00	0.18	2.94	0.06	--	--	
½	5	-81932	4726	-38	-14656	0.0	--	0.84	-2.98	0.13	1.00	0.17	2.89	0.06	--	--	
0	2	-124999	4750	2626	-18932	--	15.1	0.86	-4.54	0.68	1.00	0.17	4.07	0.13	--	--	
0	3	-93967	3486	1862	-14215	--	15.1	0.86	-3.42	0.17	1.00	0.13	3.22	0.04	--	--	
0	4	-88726	3084	1547	-13391	--	15.1	0.86	-3.22	0.16	1.00	0.11	3.08	0.04	--	--	
0	5	-87099	2959	1444	-13131	--	15.1	0.86	-3.17	0.16	1.00	0.11	3.03	0.04	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 77 Descrizione: Maschio murario n. 77 interno
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-5338	104	70	0	0.0	4.7	0.71	-2.79	0.42	1.00	0.05	2.76	0.06	--	--	
l	3	-3996	71	53	0	0.0	4.7	0.71	-2.09	0.11	1.00	0.04	2.23	0.02	--	--	
l	4	-3723	54	50	0	0.0	4.7	0.71	-1.95	0.10	1.00	0.03	2.12	0.01	--	--	
l	5	-3640	49	49	0	0.0	4.7	0.71	-1.91	0.10	1.00	0.03	2.09	0.01	--	--	
½	2	-22473	738	185	0	0.0	--	0.84	-2.94	0.38	1.00	0.10	2.87	0.10	--	--	
½	3	-16856	530	139	0	0.0	--	0.84	-2.21	0.09	1.00	0.07	2.31	0.03	--	--	
½	4	-15815	457	133	0	0.0	--	0.84	-2.07	0.09	1.00	0.06	2.21	0.03	--	--	
½	5	-15497	430	131	0	0.0	--	0.84	-2.03	0.09	1.00	0.06	2.18	0.03	--	--	
0	2	-12655	1223	-22	0	--	0.0	1.00	-3.31	0.42	1.00	0.32	3.14	0.31	--	--	
0	3	-9509	909	-19	0	--	0.0	1.00	-2.49	0.11	1.00	0.24	2.53	0.09	--	--	
0	4	-8963	838	-22	0	--	0.0	1.00	-2.35	0.10	1.00	0.22	2.42	0.09	--	--	
0	5	-8796	816	-23	0	--	0.0	1.00	-2.30	0.10	1.00	0.21	2.39	0.09	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 114 Descrizione: Maschio murario n. 114 interno
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-111641	19412	-2974	3509	0.0	2.2	0.80	-3.67	0.49	1.00	0.64	3.41	0.56	--	--	
l	3	-83468	14443	-2176	2415	0.0	2.2	0.80	-2.75	0.12	1.00	0.47	2.72	0.17	--	--	
l	4	-78190	13510	-1934	1993	0.0	2.1	0.81	-2.57	0.11	1.00	0.44	2.59	0.17	--	--	
l	5	-76509	13195	-1854	1857	0.0	2.1	0.81	-2.52	0.11	1.00	0.43	2.55	0.17	--	--	
½	2	-151572	27190	714	3041	0.0	--	0.89	-3.88	0.47	1.00	0.70	3.57	0.58	--	--	
½	3	-113665	20229	503	2142	0.0	--	0.89	-2.91	0.12	1.00	0.52	2.84	0.18	--	--	
½	4	-107168	18911	418	1945	0.0	--	0.89	-2.74	0.11	1.00	0.48	2.72	0.18	--	--	
½	5	-105108	18465	392	1862	0.0	--	0.89	-2.69	0.11	1.00	0.47	2.68	0.18	--	--	
0	2	-144730	25992	3141	-8824	--	6.1	0.96	-4.29	0.54	1.00	0.77	3.88	0.60	--	--	
0	3	-108737	19279	2283	-6576	--	6.0	0.96	-3.22	0.13	1.00	0.57	3.08	0.19	--	--	
0	4	-103059	17921	2010	-6022	--	5.8	0.96	-3.05	0.13	1.00	0.53	2.95	0.18	--	--	
0	5	-101238	17463	1920	-5856	--	5.8	0.96	-3.00	0.13	1.00	0.52	2.91	0.18	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **0.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 115 Descrizione: Maschio murario n. 115
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-114610	7133	605	-7276	0.0	2.1	0.81	-3.48	0.46	1.00	0.22	3.27	0.20	--	--	
l	3	-85845	5399	433	-5405	0.0	2.1	0.81	-2.61	0.11	1.00	0.16	2.62	0.06	--	--	
l	4	-80905	5183	364	-5011	0.0	2.0	0.81	-2.46	0.11	1.00	0.16	2.50	0.06	--	--	
l	5	-79323	5116	342	-4884	0.0	1.9	0.82	-2.41	0.11	1.00	0.16	2.47	0.06	--	--	
½	2	-135931	8725	-306	13126	0.0	--	0.89	-4.13	0.49	1.00	0.27	3.76	0.21	--	--	
½	3	-101997	6577	-242	9854	0.0	--	0.89	-3.10	0.12	1.00	0.20	2.98	0.07	--	--	
½	4	-96487	6246	-256	9267	0.0	--	0.90	-2.93	0.12	1.00	0.19	2.86	0.07	--	--	
½	5	-94725	6147	-260	9091	0.0	--	0.90	-2.88	0.11	1.00	0.19	2.82	0.07	--	--	
0	2	-142720	4180	-454	9262	--	6.5	0.95	-4.33	0.55	1.00	0.13	3.91	0.10	--	--	
0	3	-107312	3108	-309	6994	--	6.5	0.95	-3.26	0.14	1.00	0.09	3.10	0.03	--	--	
0	4	-102038	2875	-222	6753	--	6.6	0.95	-3.10	0.13	1.00	0.09	2.98	0.03	--	--	
0	5	-100343	2801	-194	6682	--	6.7	0.95	-3.05	0.13	1.00	0.09	2.95	0.03	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 117 Descrizione: Maschio murario n. 117 interno
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-23419	295	-1223	0	0.0	0.3	0.89	-3.09	0.37	1.00	0.04	2.97	0.04	--	--	
l	3	-17560	166	-891	0	0.0	0.2	0.89	-2.31	0.09	1.00	0.02	2.40	0.01	--	--	
l	4	-16521	66	-793	0	0.0	0.0	0.90	-2.18	0.09	1.00	0.01	2.29	0.00	--	--	
l	5	-16194	30	-760	0	0.0	0.0	0.90	-2.13	0.09	1.00	0.00	2.26	0.00	--	--	
½	2	-30542	5146	-51	0	0.0	--	0.90	-4.44	0.53	1.00	0.75	3.99	0.56	--	--	
½	3	-22989	3800	-39	0	0.0	--	0.90	-3.34	0.13	1.00	0.55	3.16	0.17	--	--	
½	4	-21825	3504	-38	0	0.0	--	0.90	-3.17	0.13	1.00	0.51	3.04	0.17	--	--	
½	5	-21467	3403	-38	0	0.0	--	0.90	-3.12	0.12	1.00	0.49	3.00	0.16	--	--	
0	2	-46983	10197	1123	0	--	0.0	1.00	-6.82	0.81	1.00	1.48	5.78	0.77	--	--	
0	3	-35251	7594	799	0	--	0.0	1.00	-5.12	0.20	1.00	1.10	4.50	0.25	--	--	
0	4	-33365	7105	672	0	--	0.0	1.00	-4.85	0.19	1.00	1.03	4.29	0.24	--	--	
0	5	-32759	6940	630	0	--	0.0	1.00	-4.76	0.19	1.00	1.01	4.23	0.24	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 119 Descrizione: Maschio murario n. 119 interno
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-14829	198	60	197	0.0	14.1	0.51	-3.61	0.76	1.00	0.05	3.37	0.04	--	--	
l	3	-11189	106	48	144	0.0	14.1	0.51	-2.72	0.19	1.00	0.03	2.70	0.01	--	--	
l	4	-10652	40	51	132	0.0	14.1	0.51	-2.59	0.18	1.00	0.01	2.60	0.00	--	--	
l	5	-10486	14	52	127	0.0	14.1	0.51	-2.55	0.18	1.00	0.00	2.57	0.00	--	--	
½	2	-48796	6790	19	0	0.0	--	0.69	-4.45	0.69	1.00	0.62	4.00	0.46	--	--	
½	3	-36671	5018	15	0	0.0	--	0.69	-3.35	0.17	1.00	0.46	3.17	0.14	--	--	
½	4	-34745	4629	12	0	0.0	--	0.69	-3.17	0.16	1.00	0.42	3.04	0.14	--	--	
½	5	-34139	4498	12	0	0.0	--	0.69	-3.12	0.16	1.00	0.41	3.00	0.14	--	--	
0	2	-27741	1684	307	0	--	0.0	1.00	-5.06	0.79	1.00	0.31	4.46	0.21	--	--	
0	3	-20939	1221	233	0	--	0.0	1.00	-3.82	0.20	1.00	0.22	3.53	0.06	--	--	
0	4	-20002	1091	227	0	--	0.0	1.00	-3.65	0.19	1.00	0.20	3.40	0.06	--	--	
0	5	-19714	1045	224	0	--	0.0	1.00	-3.60	0.19	1.00	0.19	3.36	0.06	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 120 Descrizione: Maschio murario n. 120 verso portico
altezza calcolata: 408.00 cm

P o s	c. c.	Fx ----- kg	V	My ----- kg * m	Mz ----- cm	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A ----- kg/cm ²	I _{RN}	β	τ ----- kg/cm ²	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
l	2	-15159	8345	175	-3138	0.0	13.3	0.50	-1.13	0.24	1.00	0.62	1.51	1.24	--	--	NON Verif.
l	3	-11418	6392	132	-2362	0.0	13.3	0.50	-0.85	0.06	1.00	0.48	1.30	0.37	--	--	
l	4	-10798	6202	125	-2233	0.0	13.3	0.50	-0.81	0.06	1.00	0.46	1.26	0.37	--	--	
l	5	-10608	6152	122	-2194	0.0	13.3	0.50	-0.79	0.06	1.00	0.46	1.25	0.37	--	--	
½	2	-90668	17795	71	-17058	0.0	--	0.69	-2.74	0.43	1.00	0.54	2.71	0.59	--	--	
½	3	-68113	13525	55	-12824	0.0	--	0.69	-2.06	0.11	1.00	0.41	2.20	0.19	--	--	
½	4	-64437	12988	50	-12154	0.0	--	0.69	-1.95	0.10	1.00	0.39	2.12	0.19	--	--	
½	5	-63271	12843	48	-11938	0.0	--	0.69	-1.91	0.10	1.00	0.39	2.09	0.19	--	--	
0	2	-49220	6153	-212	588	--	1.2	0.98	-4.12	0.66	1.00	0.52	3.75	0.41	--	--	
0	3	-37003	4630	-163	437	--	1.2	0.98	-3.10	0.17	1.00	0.39	2.98	0.13	--	--	
0	4	-35089	4350	-157	396	--	1.1	0.98	-2.94	0.16	1.00	0.36	2.86	0.13	--	--	
0	5	-34481	4268	-156	381	--	1.1	0.98	-2.89	0.15	1.00	0.36	2.82	0.13	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 121 Descrizione: Maschio murario n. 121 verso portico
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-11639	2716	909	994	0.0	13.3	0.50	-0.50	0.11	1.00	0.12	1.04	0.34	--	--	
l	3	-8491	1971	639	718	0.0	13.3	0.50	-0.37	0.03	1.00	0.08	0.93	0.09	--	--	
l	4	-7608	1853	514	591	0.0	13.3	0.50	-0.33	0.02	1.00	0.08	0.91	0.09	--	--	
l	5	-7316	1812	472	550	0.0	13.3	0.50	-0.31	0.02	1.00	0.08	0.90	0.09	--	--	
½	2	-84933	4228	-8986	-2190	0.0	--	0.69	-1.39	0.22	1.00	0.07	1.70	0.12	--	--	
½	3	-63171	3158	-6590	-1228	0.0	--	0.69	-1.03	0.05	1.00	0.05	1.43	0.04	--	--	
½	4	-59052	2990	-6036	-877	0.0	--	0.69	-0.96	0.05	1.00	0.05	1.38	0.04	--	--	
½	5	-57703	2929	-5850	-740	0.0	--	0.69	-0.94	0.05	1.00	0.05	1.37	0.03	--	--	
0	2	-66947	8439	-4110	10	--	0.0	1.00	-2.73	0.43	1.00	0.34	2.71	0.38	--	--	
0	3	-49984	6161	-2981	177	--	0.4	1.00	-2.04	0.11	1.00	0.25	2.19	0.11	--	--	
0	4	-47183	5736	-2639	304	--	0.6	0.99	-1.92	0.10	1.00	0.23	2.10	0.11	--	--	
0	5	-46258	5589	-2526	346	--	0.7	0.99	-1.88	0.10	1.00	0.23	2.07	0.11	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 122 Descrizione: Maschio murario n. 122 verso portico
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-20712	5772	790	0	0.0	13.3	0.50	-2.23	0.47	1.00	0.62	2.33	0.80	--	--	
l	3	-15026	4168	575	0	0.0	13.3	0.50	-1.61	0.11	1.00	0.45	1.87	0.24	--	--	
l	4	-14031	3953	529	0	0.0	13.3	0.50	-1.51	0.11	1.00	0.42	1.79	0.24	--	--	
l	5	-13699	3883	514	0	0.0	13.3	0.50	-1.47	0.10	1.00	0.42	1.76	0.24	--	--	
½	2	-94450	14001	-690	-6862	0.0	--	0.69	-3.90	0.61	1.00	0.58	3.59	0.48	--	--	
½	3	-69063	10230	-466	-4927	0.0	--	0.69	-2.85	0.15	1.00	0.42	2.80	0.15	--	--	
½	4	-64398	9535	-435	-4549	0.0	--	0.69	-2.66	0.14	1.00	0.39	2.66	0.15	--	--	
½	5	-62843	9307	-423	-4423	0.0	--	0.69	-2.60	0.14	1.00	0.38	2.61	0.15	--	--	
0	2	-46391	10581	422	0	--	0.0	1.00	-5.45	0.85	1.00	1.24	4.75	0.79	--	--	
0	3	-34115	7778	314	0	--	0.0	1.00	-4.01	0.21	1.00	0.91	3.67	0.25	--	--	
0	4	-31775	7201	281	0	--	0.0	1.00	-3.73	0.19	1.00	0.85	3.46	0.24	--	--	
0	5	-31002	7012	271	0	--	0.0	1.00	-3.64	0.19	1.00	0.82	3.39	0.24	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cm^q fvk0: **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n: **0.75** β, coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ: **1.00**

Maschio num. 124 Descrizione: Maschio murario n. 124 verso portico
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	φ/φ _t /φ _b	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-55468	10003	-1477	-4127	0.0	14.9	0.51	-4.58	0.95	1.00	0.83	4.09	0.61	--	--	
l	3	-40317	7254	-1073	-2986	0.0	14.9	0.51	-3.33	0.23	1.00	0.60	3.15	0.19	--	--	
l	4	-37656	6783	-971	-2798	0.0	14.9	0.51	-3.11	0.22	1.00	0.56	2.99	0.19	--	--	
l	5	-36778	6629	-937	-2736	0.0	14.9	0.51	-3.03	0.21	1.00	0.55	2.94	0.19	--	--	
½	2	-136839	4330	-5689	-7360	0.0	--	0.69	-5.06	0.78	1.00	0.16	4.46	0.11	--	--	
½	3	-100398	3324	-4153	-5283	0.0	--	0.69	-3.71	0.19	1.00	0.12	3.44	0.04	--	--	
½	4	-93460	3046	-3838	-4890	0.0	--	0.69	-3.46	0.18	1.00	0.11	3.25	0.03	--	--	
½	5	-91175	2959	-3734	-4756	0.0	--	0.69	-3.37	0.17	1.00	0.11	3.19	0.03	--	--	
0	2	-59038	2952	54	0	--	0.0	1.00	-6.03	0.93	1.00	0.30	5.18	0.17	--	--	
0	3	-43441	2274	46	0	--	0.0	1.00	-4.43	0.23	1.00	0.23	3.99	0.06	--	--	
0	4	-40433	2144	39	0	--	0.0	1.00	-4.13	0.21	1.00	0.22	3.76	0.06	--	--	
0	5	-39443	2104	37	0	--	0.0	1.00	-4.03	0.21	1.00	0.21	3.68	0.06	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cm^q fvk0: **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n: **0.75** β, coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ: **1.00**

Maschio num. 125 Descrizione: Maschio murario n. 125 verso portico
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	φ/φ _t /φ _b	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-90869	13338	4478	6988	0.0	14.9	0.51	-3.27	0.68	1.00	0.48	3.11	0.46	--	--	
l	3	-67448	10052	3186	5376	0.0	14.9	0.51	-2.43	0.17	1.00	0.36	2.48	0.15	--	--	
l	4	-62409	9533	2680	5418	0.0	14.9	0.51	-2.24	0.16	1.00	0.34	2.34	0.15	--	--	
l	5	-60791	9371	2512	5452	0.0	14.9	0.51	-2.19	0.15	1.00	0.34	2.30	0.15	--	--	
½	2	-331314	16757	-4941	12483	0.0	--	0.69	-4.23	0.66	1.00	0.21	3.84	0.17	--	--	
½	3	-246404	12946	-3665	10166	0.0	--	0.69	-3.15	0.16	1.00	0.17	3.02	0.05	--	--	
½	4	-229567	12880	-3471	10572	0.0	--	0.69	-2.93	0.15	1.00	0.16	2.86	0.06	--	--	
½	5	-224137	12876	-3405	10728	0.0	--	0.69	-2.86	0.15	1.00	0.16	2.81	0.06	--	--	
0	2	-159371	6239	-8899	7627	--	4.8	0.96	-5.15	0.83	1.00	0.20	4.52	0.13	--	--	
0	3	-118817	4896	-6390	5912	--	5.0	0.96	-3.84	0.21	1.00	0.16	3.54	0.04	--	--	
0	4	-111464	4847	-5511	5730	--	5.1	0.96	-3.60	0.19	1.00	0.16	3.36	0.05	--	--	
0	5	-109087	4840	-5218	5682	--	5.2	0.95	-3.53	0.19	1.00	0.16	3.31	0.05	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 126 Descrizione: Maschio murario n. 126 verso portico
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-28385	7105	279	-2011	0.0	2.6	0.81	-2.20	0.29	1.00	0.55	2.31	0.72	--	--	
l	3	-21324	5315	207	-1483	0.0	2.6	0.81	-1.65	0.07	1.00	0.41	1.90	0.22	--	--	
l	4	-20187	4970	194	-1357	0.0	2.6	0.81	-1.57	0.07	1.00	0.39	1.83	0.21	--	--	
l	5	-19829	4866	189	-1315	0.0	2.5	0.81	-1.54	0.07	1.00	0.38	1.81	0.21	--	--	
½	2	-208949	16371	26	-4931	0.0	--	0.89	-3.69	0.44	1.00	0.29	3.43	0.25	--	--	
½	3	-156472	12114	49	-3609	0.0	--	0.89	-2.76	0.11	1.00	0.21	2.73	0.08	--	--	
½	4	-147630	11051	107	-3251	0.0	--	0.89	-2.61	0.10	1.00	0.20	2.62	0.07	--	--	
½	5	-144795	10724	126	-3136	0.0	--	0.89	-2.56	0.10	1.00	0.19	2.58	0.07	--	--	
0	2	-56771	1702	36	-2190	--	3.9	0.91	-4.93	0.65	1.00	0.15	4.36	0.10	--	--	
0	3	-42557	1286	35	-1647	--	3.9	0.91	-3.70	0.16	1.00	0.11	3.43	0.03	--	--	
0	4	-40286	1261	49	-1567	--	3.9	0.91	-3.50	0.15	1.00	0.11	3.28	0.03	--	--	
0	5	-39559	1250	54	-1540	--	3.9	0.91	-3.44	0.15	1.00	0.11	3.24	0.03	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 127 Descrizione: Maschio murario n. 127 verso portico
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-30119	5538	1804	0	0.0	0.1	0.90	-2.88	0.34	1.00	0.53	2.82	0.56	--	--	
l	3	-22525	4080	1297	0	0.0	0.1	0.90	-2.15	0.09	1.00	0.39	2.27	0.17	--	--	
l	4	-21183	3751	1119	0	0.0	0.0	0.90	-2.02	0.08	1.00	0.36	2.18	0.16	--	--	
l	5	-20754	3641	1061	0	0.0	0.1	0.90	-1.98	0.08	1.00	0.35	2.15	0.16	--	--	
½	2	-99604	12857	-327	482	0.0	--	0.90	-3.06	0.36	1.00	0.39	2.95	0.40	--	--	
½	3	-74703	9507	-236	365	0.0	--	0.90	-2.29	0.09	1.00	0.29	2.38	0.12	--	--	
½	4	-70743	8840	-207	336	0.0	--	0.90	-2.17	0.09	1.00	0.27	2.29	0.12	--	--	
½	5	-69468	8617	-197	326	0.0	--	0.90	-2.13	0.08	1.00	0.26	2.26	0.12	--	--	
0	2	-45043	7100	-2662	-2418	--	5.4	0.90	-3.21	0.42	1.00	0.51	3.06	0.49	--	--	
0	3	-33908	5297	-1917	-1787	--	5.3	0.90	-2.41	0.11	1.00	0.38	2.47	0.15	--	--	
0	4	-32385	4996	-1659	-1640	--	5.1	0.90	-2.30	0.10	1.00	0.36	2.39	0.15	--	--	
0	5	-31898	4896	-1574	-1592	--	5.0	0.90	-2.27	0.10	1.00	0.35	2.36	0.15	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo p: **1.00**

Maschio num. 128 Descrizione: Maschio murario n. 128 veso portico
altezza calcolata: 408.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	eS ₁ /e _v	eS ₂ /e _b	φ/φ _t /φ _b	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm		kg/cm ²		kg/cm ²							
l	2	-28271	9588	1757	109	0.0	14.9	0.51	-2.37	0.49	1.00	0.80	2.44	0.99	--	--	
l	3	-21253	7055	1255	104	0.0	14.9	0.51	-1.78	0.12	1.00	0.59	2.00	0.30	--	--	
l	4	-20218	6397	1061	144	0.0	14.9	0.51	-1.70	0.12	1.00	0.54	1.93	0.28	--	--	
l	5	-19883	6177	997	156	0.0	14.9	0.51	-1.67	0.12	1.00	0.52	1.91	0.27	--	--	
½	2	-73944	23909	-224	138	0.0	--	0.69	-2.82	0.44	1.00	0.91	2.78	0.99	--	--	
½	3	-55806	17798	-222	116	0.0	--	0.69	-2.13	0.11	1.00	0.68	2.26	0.30	--	--	
½	4	-53513	16544	-322	133	0.0	--	0.69	-2.04	0.11	1.00	0.63	2.19	0.29	--	--	
½	5	-52771	16130	-355	138	0.0	--	0.69	-2.01	0.10	1.00	0.62	2.17	0.28	--	--	
0	2	-42258	15665	-1989	358	--	0.8	0.98	-3.15	0.50	1.00	1.17	3.03	1.16	--	--	NON Verif.
0	3	-32018	11671	-1430	271	--	0.8	0.98	-2.39	0.13	1.00	0.87	2.45	0.36	--	--	
0	4	-30950	10878	-1237	261	--	0.8	0.98	-2.31	0.12	1.00	0.81	2.39	0.34	--	--	
0	5	-30615	10616	-1173	258	--	0.8	0.98	-2.29	0.12	1.00	0.79	2.37	0.33	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **0.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 130 Descrizione: Maschio murario n. 130 interno
altezza calcolata: 408.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	2	-39450	324	-132	2026	0.0	1.3	0.85	-3.14	0.39	1.00	0.03	3.02	0.03	--	--	
l	3	-29586	272	-97	1524	0.0	1.2	0.86	-2.36	0.10	1.00	0.02	2.43	0.01	--	--	
l	4	-27960	341	-89	1444	0.0	1.2	0.86	-2.23	0.09	1.00	0.03	2.33	0.01	--	--	
l	5	-27430	360	-87	1421	0.0	1.2	0.86	-2.19	0.09	1.00	0.03	2.30	0.01	--	--	
½	2	-55629	367	133	-1668	0.0	--	0.90	-4.43	0.53	1.00	0.03	3.98	0.02	--	--	
½	3	-41802	336	96	-1261	0.0	--	0.90	-3.33	0.13	1.00	0.03	3.16	0.01	--	--	
½	4	-39714	487	80	-1217	0.0	--	0.90	-3.16	0.13	1.00	0.04	3.03	0.01	--	--	
½	5	-39042	531	74	-1206	0.0	--	0.90	-3.11	0.12	1.00	0.04	2.99	0.01	--	--	
0	2	-61197	2040	-113	-1574	--	2.6	0.95	-4.88	0.61	1.00	0.16	4.32	0.11	--	--	
0	3	-46002	1511	-91	-1181	--	2.6	0.95	-3.67	0.15	1.00	0.12	3.41	0.04	--	--	
0	4	-43702	1353	-99	-1109	--	2.5	0.95	-3.48	0.15	1.00	0.11	3.27	0.03	--	--	
0	5	-42961	1306	-102	-1087	--	2.5	0.95	-3.42	0.14	1.00	0.10	3.23	0.03	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **0.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 131 Descrizione: Maschio murario n. 131 interno
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-131282	5516	-3508	-4730	0.0	3.2	0.78	-3.20	0.44	1.00	0.13	3.06	0.13	--	--	
l	3	-98635	4177	-2531	-3570	0.0	3.2	0.78	-2.41	0.11	1.00	0.10	2.46	0.04	--	--	
l	4	-93881	4020	-2207	-3404	0.0	3.0	0.79	-2.29	0.10	1.00	0.10	2.38	0.04	--	--	
l	5	-92328	3978	-2100	-3361	0.0	3.0	0.79	-2.25	0.10	1.00	0.10	2.35	0.04	--	--	
½	2	-196047	14497	-929	16451	0.0	--	0.88	-3.74	0.46	1.00	0.28	3.47	0.24	--	--	
½	3	-147495	10903	-668	12367	0.0	--	0.88	-2.82	0.11	1.00	0.21	2.77	0.08	--	--	
½	4	-140747	10415	-581	11732	0.0	--	0.88	-2.69	0.11	1.00	0.20	2.68	0.07	--	--	
½	5	-138541	10259	-553	11531	0.0	--	0.88	-2.65	0.11	1.00	0.20	2.64	0.07	--	--	
0	2	-174645	17916	2145	22222	--	12.7	0.92	-4.27	0.57	1.00	0.44	3.86	0.34	--	--	
0	3	-131565	13371	1548	16757	--	12.7	0.92	-3.21	0.14	1.00	0.33	3.07	0.11	--	--	
0	4	-125841	12573	1339	16102	--	12.8	0.92	-3.07	0.14	1.00	0.31	2.97	0.10	--	--	
0	5	-123985	12313	1269	15880	--	12.8	0.92	-3.03	0.13	1.00	0.30	2.93	0.10	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 132 Descrizione: Maschio murario n. 132 interno
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-26268	2575	62	0	0.0	2.4	0.81	-2.97	0.39	1.00	0.29	2.89	0.30	--	--	
l	3	-19737	1877	52	0	0.0	2.4	0.81	-2.23	0.10	1.00	0.21	2.33	0.09	--	--	
l	4	-18719	1659	63	0	0.0	2.3	0.81	-2.12	0.09	1.00	0.19	2.25	0.08	--	--	
l	5	-18391	1592	66	0	0.0	2.3	0.81	-2.08	0.09	1.00	0.18	2.22	0.08	--	--	
½	2	-54691	8947	326	-0	0.0	--	0.89	-3.53	0.42	1.00	0.58	3.31	0.52	--	--	
½	3	-41022	6577	249	-0	0.0	--	0.89	-2.65	0.11	1.00	0.42	2.65	0.16	--	--	
½	4	-38865	5979	249	-0	0.0	--	0.89	-2.51	0.10	1.00	0.39	2.54	0.15	--	--	
½	5	-38165	5786	249	-0	0.0	--	0.90	-2.46	0.10	1.00	0.37	2.51	0.15	--	--	
0	2	-37128	4822	-24	0	--	0.0	1.00	-4.20	0.50	1.00	0.54	3.81	0.43	--	--	
0	3	-27861	3530	-21	0	--	0.0	1.00	-3.15	0.13	1.00	0.40	3.02	0.13	--	--	
0	4	-26428	3181	-24	0	--	0.0	1.00	-2.99	0.12	1.00	0.36	2.90	0.12	--	--	
0	5	-25967	3068	-25	0	--	0.0	1.00	-2.93	0.12	1.00	0.35	2.86	0.12	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **1** Descrizione: Maschio murario n. 1 su corso valdocco
altezza calcolata: **390.00** cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-2148	2626	17													0 NON Verif.
NON Verificato. L'eccentricità accidentale e1 o e2 supera un terzo dello spessore																	
l	3	-1572	1833	14													0 NON Verificato. L'eccentricità accidentale e1 o e2 supera un terzo dello spessore
l	4	-1394	1379	16													0 NON Verificato. L'eccentricità accidentale e1 o e2 supera un terzo dello spessore
l	5	-1340	1231	17													0 NON Verificato. L'eccentricità accidentale e1 o e2 supera un terzo dello spessore
½	2	-27326	1217	-230													0 NON Verificato. L'eccentricità accidentale e1 o e2 supera un terzo dello spessore
½	3	-20301	859	-170													0 NON Verificato. L'eccentricità accidentale e1 o e2 supera un terzo dello spessore
½	4	-18672	695	-149													0 NON Verificato. L'eccentricità accidentale e1 o e2 supera un terzo dello spessore
½	5	-18198	642	-142													0 NON Verificato. L'eccentricità accidentale e1 o e2 supera un terzo dello spessore
0	2	-15336	575	38													0 NON Verificato. L'eccentricità accidentale e1 o e2 supera un terzo dello spessore
0	3	-11520	387	27													0 NON Verificato. L'eccentricità accidentale e1 o e2 supera un terzo dello spessore
0	4	-10880	264	24													0 NON Verificato. L'eccentricità accidentale e1 o e2 supera un terzo dello spessore
0	5	-10697	224	22													0 NON Verificato. L'eccentricità accidentale e1 o e2 supera un terzo dello spessore

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo p: **1.00**

Maschio num. **2** Descrizione: Maschio murario n. 2 su corso Valdocco
altezza calcolata: **390.00** cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-60188	6567	-9766	-2177	1.6	2.8	0.88	-2.21	0.27	1.00	0.24	2.31	0.31	--	--	
l	3	-44434	4523	-7010	-1544	1.6	2.7	0.88	-1.63	0.07	1.00	0.17	1.88	0.09	--	--	
l	4	-39899	3207	-6037	-1237	1.6	2.6	0.88	-1.46	0.06	1.00	0.12	1.76	0.07	--	--	
l	5	-38510	2793	-5711	-1144	1.6	2.6	0.88	-1.41	0.06	1.00	0.10	1.72	0.06	--	--	
½	2	-156065	4050	-4759	-5926	0.0	--	0.91	-2.86	0.34	1.00	0.07	2.81	0.08	--	--	
½	3	-115781	2747	-3421	-4251	0.0	--	0.91	-2.12	0.08	1.00	0.05	2.25	0.02	--	--	
½	4	-105340	1837	-2965	-3386	0.0	--	0.91	-1.93	0.08	1.00	0.03	2.11	0.02	--	--	
½	5	-102169	1550	-2812	-3098	0.0	--	0.91	-1.87	0.07	1.00	0.03	2.06	0.01	--	--	
0	2	-89840	2025	7488	-242	--	0.3	1.00	-3.29	0.39	1.00	0.07	3.13	0.07	--	--	
0	3	-66975	1374	5368	-279	--	0.4	1.00	-2.45	0.10	1.00	0.05	2.50	0.02	--	--	
0	4	-61745	918	4608	-474	--	0.8	0.99	-2.26	0.09	1.00	0.03	2.36	0.01	--	--	
0	5	-60175	775	4354	-540	--	0.9	0.99	-2.21	0.09	1.00	0.03	2.31	0.01	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **2.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **3** Descrizione: Maschio murario n. 3 su corso valdocco
altezza calcolata: **390.00** cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-34587	2549	-10231	-86	1.5	3.5	0.81	-3.12	0.41	1.00	0.23	3.00	0.23	--	--	
l	3	-25320	2023	-7342	-59	1.5	3.4	0.82	-2.29	0.10	1.00	0.18	2.37	0.08	--	--	
l	4	-22226	2363	-6308	-33	1.5	3.4	0.82	-2.01	0.09	1.00	0.21	2.16	0.10	--	--	
l	5	-21278	2452	-5964	-27	1.5	3.4	0.82	-1.92	0.08	1.00	0.22	2.10	0.11	--	--	
½	2	-90389	837	-5353	-238	0.0	--	0.90	-4.08	0.49	1.00	0.04	3.72	0.03	--	--	
½	3	-66596	680	-3841	-163	0.0	--	0.90	-3.01	0.12	1.00	0.03	2.91	0.01	--	--	
½	4	-59310	846	-3307	-109	0.0	--	0.90	-2.68	0.11	1.00	0.04	2.67	0.01	--	--	
½	5	-57087	891	-3129	-92	0.0	--	0.90	-2.58	0.10	1.00	0.04	2.59	0.02	--	--	
0	2	-49991	419	6006	-527	--	1.1	0.98	-4.51	0.55	1.00	0.04	4.04	0.03	--	--	
0	3	-36988	340	4313	-422	--	1.1	0.98	-3.34	0.14	1.00	0.03	3.16	0.01	--	--	
0	4	-33344	423	3712	-492	--	1.5	0.97	-3.01	0.12	1.00	0.04	2.92	0.01	--	--	
0	5	-32233	445	3512	-513	--	1.6	0.97	-2.91	0.12	1.00	0.04	2.84	0.01	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **2.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **4** Descrizione: Maschio murario n. 4 su corso valdocco
altezza calcolata: **390.00** cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-72162	4992	-12795	372	1.6	2.6	0.88	-2.54	0.31	1.00	0.18	2.57	0.21	--	--	
l	3	-53081	3718	-9209	281	1.6	2.5	0.89	-1.87	0.08	1.00	0.13	2.06	0.06	--	--	
l	4	-46834	3663	-7944	302	1.6	2.6	0.88	-1.65	0.07	1.00	0.13	1.90	0.07	--	--	
l	5	-44961	3625	-7526	322	1.6	2.6	0.88	-1.58	0.06	1.00	0.13	1.85	0.07	--	--	
½	2	-186406	3071	-7972	-1528	0.0	--	0.91	-3.28	0.39	1.00	0.05	3.12	0.05	--	--	
½	3	-137729	2309	-5793	-1086	0.0	--	0.91	-2.42	0.09	1.00	0.04	2.48	0.02	--	--	
½	4	-123071	2308	-5122	-744	0.0	--	0.91	-2.17	0.08	1.00	0.04	2.28	0.02	--	--	
½	5	-118648	2296	-4900	-643	0.0	--	0.91	-2.09	0.08	1.00	0.04	2.23	0.02	--	--	
0	2	-105505	1536	8264	-3186	--	3.0	0.97	-3.71	0.45	1.00	0.05	3.45	0.05	--	--	
0	3	-78319	1155	5898	-2352	--	3.0	0.97	-2.76	0.11	1.00	0.04	2.73	0.01	--	--	
0	4	-70977	1153	4985	-2171	--	3.1	0.97	-2.50	0.10	1.00	0.04	2.53	0.02	--	--	
0	5	-68781	1147	4683	-2101	--	3.1	0.97	-2.42	0.10	1.00	0.04	2.48	0.02	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **5** Descrizione: Maschio murario n. 5 su corso Valdocco
altezza calcolata: **390.00** cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-41203	4188	-11020	391	1.5	3.2	0.83	-3.08	0.40	1.00	0.31	2.97	0.32	--	--	
l	3	-30165	3061	-7912	290	1.5	3.1	0.83	-2.26	0.10	1.00	0.23	2.35	0.10	--	--	
l	4	-26347	2832	-6786	261	1.5	3.2	0.83	-1.97	0.08	1.00	0.21	2.14	0.10	--	--	
l	5	-25186	2748	-6414	253	1.5	3.2	0.83	-1.89	0.08	1.00	0.21	2.07	0.10	--	--	
½	2	-107856	103	-5761	-227	0.0	--	0.90	-4.04	0.48	1.00	0.00	3.69	0.00	--	--	
½	3	-79422	95	-4144	-164	0.0	--	0.90	-2.97	0.12	1.00	0.00	2.89	0.00	--	--	
½	4	-70263	174	-3568	-138	0.0	--	0.90	-2.63	0.10	1.00	0.01	2.63	0.00	--	--	
½	5	-67497	196	-3377	-130	0.0	--	0.90	-2.53	0.10	1.00	0.01	2.56	0.00	--	--	
0	2	-59708	51	6673	-814	--	1.4	0.98	-4.47	0.55	1.00	0.00	4.01	0.00	--	--	
0	3	-44153	47	4795	-600	--	1.4	0.98	-3.31	0.13	1.00	0.00	3.14	0.00	--	--	
0	4	-39574	87	4117	-566	--	1.4	0.97	-2.96	0.12	1.00	0.01	2.88	0.00	--	--	
0	5	-38200	98	3894	-553	--	1.4	0.97	-2.86	0.12	1.00	0.01	2.81	0.00	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo p: **1.00**

Maschio num. **6** Descrizione: Maschio murario n. 6 su corso Valdocco
altezza calcolata: **390.00** cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-72201	1487	-12272	114	1.6	2.5	0.89	-2.51	0.30	1.00	0.05	2.54	0.06	--	--	
l	3	-53126	1018	-8840	62	1.6	2.4	0.89	-1.85	0.07	1.00	0.04	2.05	0.02	--	--	
l	4	-46959	836	-7640	31	1.6	2.5	0.89	-1.63	0.07	1.00	0.03	1.89	0.02	--	--	
l	5	-45105	771	-7245	21	1.6	2.5	0.89	-1.57	0.06	1.00	0.03	1.84	0.01	--	--	
½	2	-186773	1103	-6953	-361	0.0	--	0.91	-3.25	0.38	1.00	0.02	3.10	0.02	--	--	
½	3	-138091	792	-5032	-330	0.0	--	0.91	-2.40	0.09	1.00	0.01	2.46	0.01	--	--	
½	4	-123499	706	-4394	-423	0.0	--	0.91	-2.15	0.08	1.00	0.01	2.27	0.01	--	--	
½	5	-119129	673	-4184	-444	0.0	--	0.91	-2.07	0.08	1.00	0.01	2.21	0.01	--	--	
0	2	-105830	551	9272	-1043	--	1.0	0.99	-3.68	0.44	1.00	0.02	3.42	0.02	--	--	
0	3	-78614	396	6657	-795	--	1.0	0.99	-2.73	0.11	1.00	0.01	2.71	0.01	--	--	
0	4	-71327	353	5705	-764	--	1.1	0.99	-2.48	0.10	1.00	0.01	2.52	0.00	--	--	
0	5	-69129	336	5390	-754	--	1.1	0.99	-2.40	0.10	1.00	0.01	2.46	0.00	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **7** Descrizione: Maschio murario n. 7 su corso Valdocco
altezza calcolata: **390.00** cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-42577	1871	-11348	-305	1.5	3.1	0.83	-3.04	0.39	1.00	0.13	2.94	0.14	--	--	
l	3	-31192	1502	-8162	-234	1.5	3.0	0.84	-2.22	0.10	1.00	0.11	2.33	0.05	--	--	
l	4	-27290	1631	-7030	-228	1.5	3.1	0.83	-1.95	0.08	1.00	0.12	2.12	0.05	--	--	
l	5	-26103	1674	-6656	-226	1.5	3.1	0.83	-1.86	0.08	1.00	0.12	2.06	0.06	--	--	
½	2	-111102	800	-5486	310	0.0	--	0.90	-3.96	0.47	1.00	0.03	3.63	0.02	--	--	
½	3	-81891	496	-3947	202	0.0	--	0.90	-2.92	0.12	1.00	0.02	2.85	0.01	--	--	
½	4	-72686	254	-3404	126	0.0	--	0.90	-2.59	0.10	1.00	0.01	2.60	0.00	--	--	
½	5	-69921	174	-3224	103	0.0	--	0.90	-2.49	0.10	1.00	0.01	2.53	0.00	--	--	
0	2	-61623	400	6867	293	--	0.5	0.99	-4.39	0.53	1.00	0.03	3.95	0.02	--	--	
0	3	-45620	248	4941	249	--	0.5	0.99	-3.25	0.13	1.00	0.02	3.10	0.01	--	--	
0	4	-41009	127	4263	296	--	0.7	0.99	-2.92	0.12	1.00	0.01	2.85	0.00	--	--	
0	5	-39633	87	4040	310	--	0.8	0.99	-2.83	0.11	1.00	0.01	2.78	0.00	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **2.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **8** Descrizione: Maschio murario n. 8 su corso valdocco
altezza calcolata: **390.00** cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-67429	3555	-12039	386	1.6	2.5	0.89	-2.36	0.29	1.00	0.12	2.43	0.15	--	--	
l	3	-49671	2228	-8647	203	1.6	2.4	0.89	-1.74	0.07	1.00	0.08	1.96	0.04	--	--	
l	4	-44018	976	-7433	-10	1.6	2.4	0.89	-1.54	0.06	1.00	0.03	1.82	0.02	--	--	
l	5	-42323	593	-7030	-81	1.6	2.4	0.89	-1.48	0.06	1.00	0.02	1.77	0.01	--	--	
½	2	-173780	3359	-5912	2075	0.0	--	0.91	-3.04	0.36	1.00	0.06	2.94	0.06	--	--	
½	3	-128757	2226	-4248	1281	0.0	--	0.91	-2.25	0.09	1.00	0.04	2.35	0.02	--	--	
½	4	-115888	1265	-3662	559	0.0	--	0.91	-2.03	0.08	1.00	0.02	2.18	0.01	--	--	
½	5	-112063	973	-3468	346	0.0	--	0.91	-1.96	0.08	1.00	0.02	2.13	0.01	--	--	
0	2	-99256	1679	8561	-783	--	0.8	0.99	-3.47	0.41	1.00	0.06	3.27	0.05	--	--	
0	3	-73905	1112	6150	-529	--	0.7	0.99	-2.59	0.10	1.00	0.04	2.60	0.01	--	--	
0	4	-67468	632	5277	-254	--	0.4	1.00	-2.36	0.09	1.00	0.02	2.43	0.01	--	--	
0	5	-65533	487	4990	-183	--	0.3	1.00	-2.29	0.09	1.00	0.02	2.38	0.01	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **9** Descrizione: Maschio murario n. 9 su corso valdocco
altezza calcolata: **390.00** cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-8939	3300	-328	0	2.6	3.7	0.85	-1.09	0.14	1.00	0.40	1.48	0.82	--	--	
l	3	-6624	2540	-249	0	2.6	3.7	0.85	-0.81	0.03	1.00	0.31	1.26	0.24	--	--	
l	4	-5962	2783	-241	0	2.6	3.7	0.85	-0.72	0.03	1.00	0.34	1.20	0.28	--	--	
l	5	-5765	2839	-239	0	2.6	3.7	0.85	-0.70	0.03	1.00	0.35	1.19	0.29	--	--	
½	2	-36136	771	-334	0	0.0	--	0.90	-2.20	0.26	1.00	0.05	2.31	0.06	--	--	
½	3	-26975	493	-265	0	0.0	--	0.90	-1.64	0.07	1.00	0.03	1.89	0.02	--	--	
½	4	-24853	164	-271	0	0.0	--	0.90	-1.51	0.06	1.00	0.01	1.79	0.01	--	--	
½	5	-24203	70	-274	0	0.0	--	0.90	-1.47	0.06	1.00	0.00	1.76	0.00	--	--	
0	2	-27008	3739	-257	0	--	0.0	1.00	-3.28	0.39	1.00	0.45	3.12	0.44	--	--	
0	3	-20280	2813	-187	0	--	0.0	1.00	-2.47	0.10	1.00	0.34	2.51	0.14	--	--	
0	4	-19178	2758	-168	0	--	0.0	1.00	-2.33	0.09	1.00	0.34	2.41	0.14	--	--	
0	5	-18833	2732	-161	0	--	0.0	1.00	-2.29	0.09	1.00	0.33	2.38	0.14	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 10 Descrizione: Maschio murario n. 10 su corso Valdocco
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-13667	4775	-2819	-719	0.0	11.6	0.49	-2.43	0.54	1.00	0.85	2.48	1.03	--	--	NON Verif.
l	3	-10010	3538	-2023	-527	0.0	11.6	0.49	-1.78	0.13	1.00	0.63	2.00	0.32	--	--	
l	4	-8932	3246	-1757	-477	0.0	11.6	0.49	-1.59	0.12	1.00	0.58	1.85	0.31	--	--	
l	5	-8585	3153	-1668	-460	0.0	11.6	0.49	-1.53	0.11	1.00	0.56	1.81	0.31	--	--	
½	2	-22508	3102	-1372	-139	0.0	--	0.67	-2.55	0.41	1.00	0.35	2.58	0.41	--	--	
½	3	-16690	2369	-987	-107	0.0	--	0.67	-1.89	0.10	1.00	0.27	2.08	0.13	--	--	
½	4	-15285	2305	-860	-105	0.0	--	0.67	-1.73	0.09	1.00	0.26	1.96	0.13	--	--	
½	5	-14838	2288	-818	-104	0.0	--	0.67	-1.68	0.09	1.00	0.26	1.92	0.14	--	--	
0	2	-26062	4152	-424	234	--	0.9	0.98	-3.25	0.53	1.00	0.52	3.10	0.50	--	--	
0	3	-19524	3175	-323	176	--	0.9	0.98	-2.43	0.13	1.00	0.40	2.49	0.16	--	--	
0	4	-18250	3085	-302	163	--	0.9	0.98	-2.28	0.12	1.00	0.38	2.37	0.16	--	--	
0	5	-17860	3062	-296	160	--	0.9	0.98	-2.23	0.12	1.00	0.38	2.33	0.16	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **11** Descrizione: Maschio murario n. 11 su corso Valdocco
altezza calcolata: **390.00** cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-8489	994	-125	0	0.0	11.6	0.49	-1.35	0.30	1.00	0.16	1.67	0.28	--	--	
l	3	-6389	747	-95	0	0.0	11.6	0.49	-1.02	0.07	1.00	0.12	1.42	0.08	--	--	
l	4	-5957	697	-90	0	0.0	11.6	0.49	-0.95	0.07	1.00	0.11	1.37	0.08	--	--	
l	5	-5833	683	-88	0	0.0	11.6	0.49	-0.93	0.07	1.00	0.11	1.36	0.08	--	--	
½	2	-10790	833	-90	0	0.0	--	0.67	-1.72	0.27	1.00	0.13	1.95	0.20	--	--	
½	3	-8143	662	-72	0	0.0	--	0.67	-1.29	0.07	1.00	0.11	1.63	0.06	--	--	
½	4	-7684	667	-72	0	0.0	--	0.67	-1.22	0.06	1.00	0.11	1.58	0.07	--	--	
½	5	-7546	672	-73	0	0.0	--	0.67	-1.20	0.06	1.00	0.11	1.56	0.07	--	--	
0	2	-14947	295	396	0	--	0.0	1.00	-2.38	0.38	1.00	0.05	2.44	0.06	--	--	
0	3	-11275	255	287	0	--	0.0	1.00	-1.79	0.09	1.00	0.04	2.00	0.02	--	--	
0	4	-10665	277	256	0	--	0.0	1.00	-1.70	0.09	1.00	0.04	1.93	0.02	--	--	
0	5	-10489	288	246	0	--	0.0	1.00	-1.67	0.09	1.00	0.05	1.91	0.02	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **12** Descrizione: Maschio murario n. 12 su corso Valdocco
altezza calcolata: **390.00** cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-7025	405	-26	0	0.0	10.8	0.47	-1.50	0.34	1.00	0.09	1.78	0.15	--	--	
l	3	-5286	313	-19	0	0.0	10.8	0.47	-1.13	0.09	1.00	0.07	1.51	0.04	--	--	
l	4	-4921	303	-17	0	0.0	10.8	0.47	-1.05	0.08	1.00	0.06	1.45	0.04	--	--	
l	5	-4818	301	-17	0	0.0	10.8	0.47	-1.03	0.08	1.00	0.06	1.43	0.04	--	--	
½	2	-9204	1722	132	0	0.0	--	0.66	-1.96	0.32	1.00	0.37	2.13	0.52	--	--	
½	3	-6945	1308	94	0	0.0	--	0.66	-1.48	0.08	1.00	0.28	1.77	0.16	--	--	
½	4	-6542	1244	81	0	0.0	--	0.66	-1.40	0.08	1.00	0.27	1.71	0.16	--	--	
½	5	-6425	1227	76	0	0.0	--	0.66	-1.37	0.07	1.00	0.26	1.69	0.16	--	--	
0	2	-11904	2415	360	0	--	0.0	1.00	-2.54	0.41	1.00	0.52	2.57	0.60	--	--	
0	3	-8979	1824	261	0	--	0.0	1.00	-1.92	0.10	1.00	0.39	2.10	0.19	--	--	
0	4	-8497	1719	231	0	--	0.0	1.00	-1.81	0.10	1.00	0.37	2.02	0.18	--	--	
0	5	-8356	1689	222	0	--	0.0	1.00	-1.78	0.10	1.00	0.36	2.00	0.18	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 13 Descrizione: Maschio murario n. 13 su corso Valdocco
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-21075	292	-2104	145	0.0	10.8	0.47	-2.15	0.49	1.00	0.03	2.27	0.04	--	--	
l	3	-15679	211	-1503	102	0.0	10.8	0.47	-1.60	0.12	1.00	0.02	1.86	0.01	--	--	
l	4	-14333	188	-1297	85	0.0	10.8	0.47	-1.46	0.11	1.00	0.02	1.75	0.01	--	--	
l	5	-13932	180	-1228	78	0.0	10.8	0.47	-1.42	0.11	1.00	0.02	1.72	0.01	--	--	
½	2	-27360	620	-1545	-320	0.0	--	0.66	-2.54	0.41	1.00	0.06	2.57	0.07	--	--	
½	3	-20524	471	-1114	-240	0.0	--	0.66	-1.91	0.10	1.00	0.04	2.09	0.02	--	--	
½	4	-19122	464	-995	-229	0.0	--	0.66	-1.78	0.10	1.00	0.04	1.99	0.02	--	--	
½	5	-18704	464	-954	-226	0.0	--	0.66	-1.74	0.09	1.00	0.04	1.96	0.02	--	--	
0	2	-25028	527	-1179	0	--	0.0	1.00	-2.81	0.45	1.00	0.06	2.77	0.06	--	--	
0	3	-18805	397	-861	0	--	0.0	1.00	-2.11	0.11	1.00	0.04	2.25	0.02	--	--	
0	4	-17631	388	-788	0	--	0.0	1.00	-1.98	0.11	1.00	0.04	2.15	0.02	--	--	
0	5	-17288	385	-764	0	--	0.0	1.00	-1.94	0.10	1.00	0.04	2.12	0.02	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 14 Descrizione: Maschio murario n. 14 su corso valdocco
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-26145	2585	-3223	1861	0.0	10.8	0.47	-2.63	0.60	1.00	0.26	2.63	0.30	--	--	
l	3	-19364	1861	-2273	1338	0.0	10.8	0.47	-1.95	0.15	1.00	0.19	2.12	0.09	--	--	
l	4	-17900	1649	-2072	1191	0.0	10.8	0.47	-1.80	0.14	1.00	0.17	2.01	0.08	--	--	
l	5	-17448	1578	-2003	1141	0.0	10.8	0.47	-1.76	0.13	1.00	0.16	1.98	0.08	--	--	
½	2	-28673	1368	-1790	397	0.0	--	0.66	-2.89	0.47	1.00	0.14	2.83	0.15	--	--	
½	3	-21397	1021	-1275	285	0.0	--	0.66	-2.15	0.12	1.00	0.10	2.28	0.05	--	--	
½	4	-19947	964	-1169	254	0.0	--	0.66	-2.01	0.11	1.00	0.10	2.17	0.04	--	--	
½	5	-19514	947	-1132	244	0.0	--	0.66	-1.97	0.11	1.00	0.10	2.13	0.04	--	--	
0	2	-30739	560	-1045	352	--	1.1	0.98	-3.10	0.51	1.00	0.06	2.98	0.06	--	--	
0	3	-23034	432	-764	257	--	1.1	0.98	-2.32	0.13	1.00	0.04	2.40	0.02	--	--	
0	4	-21614	428	-712	232	--	1.1	0.98	-2.18	0.12	1.00	0.04	2.29	0.02	--	--	
0	5	-21189	428	-694	223	--	1.1	0.98	-2.13	0.12	1.00	0.04	2.26	0.02	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **2.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 15 Descrizione: Maschio murario n. 15 su corso Valdocco
altezza calcolata: 390.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-8507	81	-71	90	0.0	10.8	0.47	-1.55	0.35	1.00	0.01	1.82	0.02	--	--	
l	3	-6399	64	-53	66	0.0	10.8	0.47	-1.16	0.09	1.00	0.01	1.53	0.01	--	--	
l	4	-5953	61	-50	60	0.0	10.8	0.47	-1.08	0.08	1.00	0.01	1.47	0.01	--	--	
l	5	-5826	60	-49	58	0.0	10.8	0.47	-1.06	0.08	1.00	0.01	1.45	0.01	--	--	
½	2	-11571	2069	38	111	0.0	--	0.66	-2.10	0.34	1.00	0.38	2.24	0.50	--	--	
½	3	-8741	1547	23	83	0.0	--	0.66	-1.59	0.09	1.00	0.28	1.85	0.15	--	--	
½	4	-8241	1453	16	76	0.0	--	0.66	-1.50	0.08	1.00	0.26	1.78	0.15	--	--	
½	5	-8100	1424	13	73	0.0	--	0.66	-1.47	0.08	1.00	0.26	1.76	0.15	--	--	
0	2	-15674	2695	335	-94	--	0.6	0.98	-2.85	0.47	1.00	0.49	2.80	0.53	--	--	
0	3	-11851	2017	242	-71	--	0.6	0.98	-2.15	0.12	1.00	0.37	2.28	0.16	--	--	
0	4	-11237	1893	215	-66	--	0.6	0.98	-2.04	0.11	1.00	0.34	2.19	0.16	--	--	
0	5	-11062	1855	205	-65	--	0.6	0.98	-2.01	0.11	1.00	0.34	2.17	0.16	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 16 Descrizione: Maschio murario n. 16 su Via del Carmine
altezza calcolata: 390.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-9196	343	-84	180	0.0	10.0	0.45	-1.63	0.39	1.00	0.06	1.88	0.10	--	--	
l	3	-6927	247	-63	134	0.0	10.0	0.45	-1.23	0.10	1.00	0.04	1.58	0.03	--	--	
l	4	-6485	219	-58	126	0.0	10.0	0.45	-1.15	0.09	1.00	0.04	1.52	0.03	--	--	
l	5	-6354	211	-56	124	0.0	10.0	0.45	-1.13	0.09	1.00	0.04	1.51	0.02	--	--	
½	2	-12428	135	56	219	0.0	--	0.65	-2.21	0.36	1.00	0.02	2.31	0.03	--	--	
½	3	-9391	100	36	164	0.0	--	0.65	-1.67	0.09	1.00	0.02	1.91	0.01	--	--	
½	4	-8874	103	30	154	0.0	--	0.65	-1.58	0.09	1.00	0.02	1.84	0.01	--	--	
½	5	-8726	103	27	150	0.0	--	0.65	-1.55	0.08	1.00	0.02	1.82	0.01	--	--	
0	2	-16766	622	418	-65	--	0.4	0.99	-2.98	0.50	1.00	0.11	2.89	0.11	--	--	
0	3	-12675	467	304	-49	--	0.4	0.99	-2.25	0.12	1.00	0.08	2.35	0.04	--	--	
0	4	-12024	432	274	-45	--	0.4	0.99	-2.13	0.12	1.00	0.08	2.26	0.03	--	--	
0	5	-11839	422	263	-45	--	0.4	0.99	-2.10	0.12	1.00	0.07	2.24	0.03	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 17 Descrizione: Maschio murario n. 17 su via del Carmine
altezza calcolata: 390.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-19431	1776	-1437	-512	0.0	10.0	0.45	-2.05	0.48	1.00	0.19	2.19	0.26	--	--	
l	3	-14518	1275	-1025	-361	0.0	10.0	0.45	-1.53	0.12	1.00	0.13	1.81	0.07	--	--	
l	4	-13434	1113	-901	-305	0.0	10.0	0.45	-1.41	0.11	1.00	0.12	1.72	0.07	--	--	
l	5	-13104	1059	-859	-286	0.0	10.0	0.45	-1.38	0.11	1.00	0.11	1.69	0.07	--	--	
½	2	-24765	2568	-1273	147	0.0	--	0.65	-2.61	0.43	1.00	0.27	2.62	0.31	--	--	
½	3	-18590	1888	-921	114	0.0	--	0.65	-1.96	0.11	1.00	0.20	2.13	0.09	--	--	
½	4	-17394	1766	-825	111	0.0	--	0.65	-1.83	0.10	1.00	0.19	2.03	0.09	--	--	
½	5	-17039	1719	-792	110	0.0	--	0.65	-1.79	0.10	1.00	0.18	2.01	0.09	--	--	
0	2	-29214	2260	-1198	369	--	1.3	0.98	-3.08	0.52	1.00	0.24	2.97	0.24	--	--	
0	3	-21980	1669	-881	272	--	1.2	0.98	-2.31	0.13	1.00	0.18	2.40	0.07	--	--	
0	4	-20694	1571	-808	252	--	1.2	0.98	-2.18	0.12	1.00	0.17	2.29	0.07	--	--	
0	5	-20311	1534	-784	244	--	1.2	0.98	-2.14	0.12	1.00	0.16	2.26	0.07	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 18 Descrizione: Maschio murario n. 18 su via del Carmine
altezza calcolata: 390.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm				kg/cm ²		kg/cm ²					
l	2	-19008	275	-660	0	0.0	10.0	0.45	-1.97	0.47	1.00	0.03	2.14	0.04	--	--	
l	3	-14242	197	-472	0	0.0	10.0	0.45	-1.48	0.12	1.00	0.02	1.77	0.01	--	--	
l	4	-13077	190	-411	0	0.0	10.0	0.45	-1.36	0.11	1.00	0.02	1.68	0.01	--	--	
l	5	-12749	185	-391	0	0.0	10.0	0.45	-1.32	0.10	1.00	0.02	1.65	0.01	--	--	
½	2	-25316	1332	-1363	0	0.0	--	0.65	-2.63	0.43	1.00	0.14	2.63	0.16	--	--	
½	3	-18989	997	-986	0	0.0	--	0.65	-1.97	0.11	1.00	0.10	2.14	0.05	--	--	
½	4	-17603	985	-875	0	0.0	--	0.65	-1.83	0.10	1.00	0.10	2.03	0.05	--	--	
½	5	-17198	974	-837	0	0.0	--	0.65	-1.79	0.10	1.00	0.10	2.00	0.05	--	--	
0	2	-30082	1036	-1655	0	--	0.0	1.00	-3.12	0.51	1.00	0.11	3.00	0.11	--	--	
0	3	-22581	781	-1208	0	--	0.0	1.00	-2.34	0.13	1.00	0.08	2.42	0.03	--	--	
0	4	-21079	791	-1090	0	--	0.0	1.00	-2.19	0.12	1.00	0.08	2.30	0.04	--	--	
0	5	-20636	789	-1051	0	--	0.0	1.00	-2.14	0.12	1.00	0.08	2.27	0.04	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 19 Descrizione: Maschio murario n. 19 su Via Del Carmine
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-13835	774	-238	0	0.0	10.0	0.45	-1.73	0.41	1.00	0.10	1.95	0.15	--	--	
l	3	-10340	537	-167	0	0.0	10.0	0.45	-1.29	0.10	1.00	0.07	1.63	0.04	--	--	
l	4	-9506	500	-138	0	0.0	10.0	0.45	-1.19	0.09	1.00	0.06	1.55	0.04	--	--	
l	5	-9266	477	-128	0	0.0	10.0	0.45	-1.16	0.09	1.00	0.06	1.53	0.04	--	--	
½	2	-20367	2311	454	0	0.0	--	0.65	-2.54	0.42	1.00	0.29	2.57	0.34	--	--	
½	3	-15237	1658	351	0	0.0	--	0.65	-1.90	0.10	1.00	0.21	2.09	0.10	--	--	
½	4	-14163	1515	351	0	0.0	--	0.65	-1.77	0.10	1.00	0.19	1.99	0.10	--	--	
½	5	-13843	1455	351	0	0.0	--	0.65	-1.73	0.09	1.00	0.18	1.96	0.09	--	--	
0	2	-27365	1682	300	0	--	0.0	1.00	-3.41	0.56	1.00	0.21	3.22	0.20	--	--	
0	3	-20495	1272	221	0	--	0.0	1.00	-2.56	0.14	1.00	0.16	2.58	0.06	--	--	
0	4	-19205	1149	201	0	--	0.0	1.00	-2.40	0.13	1.00	0.14	2.46	0.06	--	--	
0	5	-18804	1119	194	0	--	0.0	1.00	-2.35	0.13	1.00	0.14	2.42	0.06	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **0.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 20 Descrizione: Maschio murario n. 20 su Cortile
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-21736	2483	807	345	0.0	12.4	0.50	-1.97	0.42	1.00	0.22	2.14	0.32	--	--	
l	3	-16520	1878	594	270	0.0	12.4	0.50	-1.49	0.11	1.00	0.17	1.78	0.10	--	--	
l	4	-16069	1754	535	261	0.0	12.4	0.50	-1.45	0.10	1.00	0.16	1.75	0.09	--	--	
l	5	-15923	1721	516	260	0.0	12.4	0.50	-1.44	0.10	1.00	0.16	1.74	0.09	--	--	
½	2	-46652	2131	-170	-1311	0.0	--	0.68	-2.46	0.39	1.00	0.11	2.51	0.13	--	--	
½	3	-35466	1613	-139	-962	0.0	--	0.68	-1.87	0.10	1.00	0.09	2.06	0.04	--	--	
½	4	-34461	1442	-168	-888	0.0	--	0.68	-1.82	0.10	1.00	0.08	2.02	0.04	--	--	
½	5	-34152	1403	-176	-863	0.0	--	0.68	-1.80	0.09	1.00	0.07	2.01	0.04	--	--	
0	2	-37692	3198	-491	-504	--	1.3	0.98	-2.98	0.48	1.00	0.25	2.90	0.26	--	--	
0	3	-28626	2398	-356	-370	--	1.3	0.98	-2.27	0.12	1.00	0.19	2.36	0.08	--	--	
0	4	-27766	2333	-310	-354	--	1.3	0.98	-2.20	0.12	1.00	0.18	2.31	0.08	--	--	
0	5	-27500	2300	-295	-344	--	1.2	0.98	-2.18	0.12	1.00	0.18	2.29	0.08	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 21 Descrizione: Maschio murario n. 21 su Cortile
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-6783	8201	164	-0	0.0	13.3	0.51	-1.33	0.28	1.00	1.61	1.66	2.91	--	--	NON Verif.
l	3	-5146	6242	126	-0	0.0	13.3	0.51	-1.01	0.07	1.00	1.22	1.42	0.86	--	--	
l	4	-4929	6079	122	-0	0.0	13.3	0.51	-0.97	0.07	1.00	1.19	1.38	0.86	--	--	
l	5	-4867	6023	121	-0	0.0	13.3	0.51	-0.95	0.07	1.00	1.18	1.38	0.86	--	--	
½	2	-31630	3184	-94	-0	0.0	--	0.69	-3.10	0.48	1.00	0.31	2.99	0.31	--	--	
½	3	-24026	2394	-71	-0	0.0	--	0.69	-2.36	0.12	1.00	0.23	2.43	0.10	--	--	
½	4	-23098	2204	-71	-0	0.0	--	0.69	-2.26	0.12	1.00	0.22	2.36	0.09	--	--	
½	5	-22833	2152	-70	-0	0.0	--	0.69	-2.24	0.12	1.00	0.21	2.34	0.09	--	--	
0	2	-18187	2318	-139	-0	--	0.0	1.00	-3.57	0.55	1.00	0.45	3.33	0.41	--	--	
0	3	-13857	1768	-105	-0	--	0.0	1.00	-2.72	0.14	1.00	0.35	2.70	0.13	--	--	
0	4	-13530	1759	-100	-0	--	0.0	1.00	-2.65	0.14	1.00	0.34	2.65	0.13	--	--	
0	5	-13428	1752	-98	-0	--	0.0	1.00	-2.63	0.14	1.00	0.34	2.63	0.13	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 22 Descrizione: Maschio murario n. 22 su Cortile
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-16877	5887	198	0	0.0	13.3	0.51	-1.42	0.30	1.00	0.49	1.72	0.86	--	--	
l	3	-12768	4546	153	0	0.0	13.3	0.51	-1.07	0.08	1.00	0.38	1.46	0.26	--	--	
l	4	-12125	4671	152	0	0.0	13.3	0.51	-1.02	0.07	1.00	0.39	1.42	0.28	--	--	
l	5	-11934	4696	151	0	0.0	13.3	0.51	-1.00	0.07	1.00	0.39	1.41	0.28	--	--	
½	2	-94461	1984	-76	0	0.0	--	0.69	-3.97	0.62	1.00	0.08	3.63	0.07	--	--	
½	3	-71581	1526	-56	0	0.0	--	0.69	-3.00	0.16	1.00	0.06	2.91	0.02	--	--	
½	4	-68223	1556	-53	0	0.0	--	0.69	-2.86	0.15	1.00	0.07	2.81	0.02	--	--	
½	5	-67270	1560	-52	0	0.0	--	0.69	-2.82	0.15	1.00	0.07	2.78	0.02	--	--	
0	2	-52525	992	-88	0	--	0.0	1.00	-4.41	0.69	1.00	0.08	3.97	0.06	--	--	
0	3	-39864	763	-64	0	--	0.0	1.00	-3.35	0.17	1.00	0.06	3.17	0.02	--	--	
0	4	-38185	778	-56	0	--	0.0	1.00	-3.21	0.17	1.00	0.07	3.06	0.02	--	--	
0	5	-37708	780	-53	0	--	0.0	1.00	-3.17	0.16	1.00	0.07	3.03	0.02	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 23 Descrizione: Maschio murario n. 23 su Cortile
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-20677	1625	-108	0	0.0	13.3	0.51	-1.63	0.34	1.00	0.13	1.88	0.20	--	--	
l	3	-15670	1424	-82	0	0.0	13.3	0.51	-1.24	0.09	1.00	0.11	1.59	0.07	--	--	
l	4	-14934	1774	-79	0	0.0	13.3	0.51	-1.18	0.08	1.00	0.14	1.54	0.09	--	--	
l	5	-14731	1886	-78	0	0.0	13.3	0.51	-1.16	0.08	1.00	0.15	1.53	0.10	--	--	
½	2	-97732	1401	-33	0	0.0	--	0.69	-3.85	0.60	1.00	0.06	3.55	0.05	--	--	
½	3	-74037	1125	-18	0	0.0	--	0.69	-2.92	0.15	1.00	0.04	2.85	0.02	--	--	
½	4	-70564	1208	-7	0	0.0	--	0.69	-2.78	0.14	1.00	0.05	2.75	0.02	--	--	
½	5	-69575	1236	-3	0	0.0	--	0.69	-2.74	0.14	1.00	0.05	2.72	0.02	--	--	
0	2	-54501	701	83	0	--	0.0	1.00	-4.30	0.67	1.00	0.06	3.88	0.04	--	--	
0	3	-41354	562	65	0	--	0.0	1.00	-3.26	0.17	1.00	0.04	3.11	0.01	--	--	
0	4	-39617	604	67	0	--	0.0	1.00	-3.12	0.16	1.00	0.05	3.00	0.02	--	--	
0	5	-39123	618	68	0	--	0.0	1.00	-3.09	0.16	1.00	0.05	2.97	0.02	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 24 Descrizione: Maschio murario n. 24 su Cortile
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-51091	401	94	-2852	0.6	7.0	0.67	-2.78	0.44	1.00	0.02	2.74	0.02	--	--	
l	3	-38490	288	78	-2219	0.6	7.0	0.67	-2.09	0.11	1.00	0.02	2.23	0.01	--	--	
l	4	-36414	203	86	-2194	0.6	7.0	0.67	-1.98	0.10	1.00	0.01	2.14	0.01	--	--	
l	5	-35783	180	89	-2192	0.6	7.0	0.67	-1.94	0.10	1.00	0.01	2.12	0.00	--	--	
½	2	-162664	4880	-2781	-4408	0.0	--	0.81	-3.54	0.47	1.00	0.11	3.32	0.10	--	--	
½	3	-122574	3909	-2044	-3442	0.0	--	0.81	-2.67	0.12	1.00	0.09	2.66	0.03	--	--	
½	4	-116070	4119	-1869	-3313	0.0	--	0.81	-2.53	0.11	1.00	0.09	2.56	0.04	--	--	
½	5	-114101	4202	-1810	-3301	0.0	--	0.81	-2.49	0.11	1.00	0.09	2.52	0.04	--	--	
0	2	-97101	3249	1633	704	--	0.7	0.99	-4.39	0.59	1.00	0.15	3.95	0.11	--	--	
0	3	-73134	2559	1212	626	--	0.9	0.99	-3.30	0.15	1.00	0.12	3.14	0.04	--	--	
0	4	-69405	2668	1127	895	--	1.3	0.99	-3.14	0.14	1.00	0.12	3.01	0.04	--	--	
0	5	-68266	2704	1099	965	--	1.4	0.98	-3.08	0.14	1.00	0.12	2.97	0.04	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 25 Descrizione: Maschio murario n. 25 su Cortile
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-17652	13037	-2962	0	2.7	2.4	0.89	-1.75	0.21	1.00	1.29	1.97	1.97	--	--	NON Verif.
l	3	-13148	9921	-2104	0	2.7	2.7	0.89	-1.30	0.05	1.00	0.98	1.64	0.60	--	--	
l	4	-12030	9916	-1749	0	2.8	3.1	0.89	-1.19	0.05	1.00	0.98	1.56	0.63	--	--	
l	5	-11697	9884	-1632	0	2.9	3.3	0.88	-1.16	0.05	1.00	0.98	1.53	0.64	--	--	
½	2	-77226	1344	-2840	0	0.0	--	0.90	-3.83	0.46	1.00	0.07	3.53	0.06	--	--	
½	3	-57771	1149	-2008	0	0.0	--	0.90	-2.87	0.11	1.00	0.06	2.81	0.02	--	--	
½	4	-53600	1444	-1647	0	0.0	--	0.90	-2.66	0.11	1.00	0.07	2.66	0.03	--	--	
½	5	-52351	1532	-1527	0	0.0	--	0.90	-2.60	0.10	1.00	0.08	2.61	0.03	--	--	
0	2	-42971	672	2495	0	--	0.0	1.00	-4.26	0.51	1.00	0.07	3.86	0.05	--	--	
0	3	-32241	574	1785	0	--	0.0	1.00	-3.20	0.13	1.00	0.06	3.06	0.02	--	--	
0	4	-30155	721	1516	0	--	0.0	1.00	-2.99	0.12	1.00	0.07	2.90	0.02	--	--	
0	5	-29530	766	1427	0	--	0.0	1.00	-2.93	0.12	1.00	0.08	2.86	0.03	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 26 Descrizione: Maschio murario n. 26 su Cortile
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-76907	3180	-2677	-2963	2.0	2.7	0.87	-2.93	0.36	1.00	0.12	2.85	0.13	--	--	
l	3	-57229	2344	-1894	-2291	2.0	2.6	0.87	-2.18	0.09	1.00	0.09	2.29	0.04	--	--	
l	4	-52163	2143	-1553	-2326	2.0	2.6	0.87	-1.98	0.08	1.00	0.08	2.15	0.04	--	--	
l	5	-50648	2076	-1442	-2332	2.0	2.6	0.88	-1.93	0.08	1.00	0.08	2.11	0.04	--	--	
½	2	-191004	1038	-1686	11682	0.0	--	0.90	-3.48	0.42	1.00	0.02	3.27	0.02	--	--	
½	3	-142605	886	-1172	8692	0.0	--	0.90	-2.60	0.10	1.00	0.02	2.61	0.01	--	--	
½	4	-131208	1155	-905	7844	0.0	--	0.90	-2.39	0.10	1.00	0.02	2.45	0.01	--	--	
½	5	-127781	1230	-819	7596	0.0	--	0.90	-2.33	0.09	1.00	0.02	2.41	0.01	--	--	
0	2	-112844	111	3562	1153	--	1.0	0.99	-3.90	0.47	1.00	0.00	3.59	0.00	--	--	
0	3	-84488	167	2546	960	--	1.1	0.99	-2.92	0.12	1.00	0.01	2.85	0.00	--	--	
0	4	-78343	408	2157	1134	--	1.4	0.99	-2.71	0.11	1.00	0.01	2.69	0.01	--	--	
0	5	-76510	477	2029	1188	--	1.6	0.99	-2.65	0.11	1.00	0.02	2.64	0.01	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 27 Descrizione: Maschio murario n. 27 su Cortile
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-9790	969	-541	0	3.4	6.4	0.78	-1.31	0.18	1.00	0.13	1.64	0.24	--	--	
l	3	-7357	632	-382	0	3.4	6.4	0.78	-0.98	0.05	1.00	0.08	1.40	0.06	--	--	
l	4	-6784	406	-311	0	3.4	6.3	0.78	-0.91	0.04	1.00	0.05	1.34	0.04	--	--	
l	5	-6624	331	-288	0	3.4	6.2	0.78	-0.89	0.04	1.00	0.04	1.32	0.03	--	--	
½	2	-58465	1829	-2293	0	0.0	--	0.88	-3.91	0.48	1.00	0.12	3.59	0.10	--	--	
½	3	-43649	1342	-1621	0	0.0	--	0.88	-2.92	0.12	1.00	0.09	2.85	0.03	--	--	
½	4	-40178	1203	-1324	0	0.0	--	0.88	-2.69	0.11	1.00	0.08	2.67	0.03	--	--	
½	5	-39146	1158	-1227	0	0.0	--	0.88	-2.62	0.11	1.00	0.08	2.62	0.03	--	--	
0	2	-32205	915	1852	0	--	0.0	1.00	-4.31	0.53	1.00	0.12	3.89	0.09	--	--	
0	3	-24113	671	1328	0	--	0.0	1.00	-3.22	0.13	1.00	0.09	3.08	0.03	--	--	
0	4	-22378	601	1135	0	--	0.0	1.00	-2.99	0.12	1.00	0.08	2.90	0.03	--	--	
0	5	-21862	579	1071	0	--	0.0	1.00	-2.92	0.12	1.00	0.08	2.85	0.03	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **2.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 28 Descrizione: Maschio murario n. 28 su cortile
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-55590	593	-2048	6627	1.7	3.6	0.82	-2.77	0.36	1.00	0.03	2.74	0.03	--	--	
l	3	-41578	421	-1447	4885	1.7	3.6	0.82	-2.07	0.09	1.00	0.02	2.22	0.01	--	--	
l	4	-38404	372	-1182	4413	1.7	3.6	0.82	-1.92	0.08	1.00	0.02	2.10	0.01	--	--	
l	5	-37462	353	-1095	4262	1.7	3.5	0.82	-1.87	0.08	1.00	0.02	2.06	0.01	--	--	
½	2	-109288	68	-673	-255	0.0	--	0.90	-3.58	0.43	1.00	0.00	3.35	0.00	--	--	
½	3	-81768	159	-440	-132	0.0	--	0.90	-2.68	0.11	1.00	0.01	2.67	0.00	--	--	
½	4	-75815	387	-278	14	0.0	--	0.90	-2.49	0.10	1.00	0.01	2.52	0.01	--	--	
½	5	-74021	461	-225	59	0.0	--	0.90	-2.43	0.10	1.00	0.02	2.48	0.01	--	--	
0	2	-79208	5681	2824	-1613	--	2.0	0.98	-3.95	0.48	1.00	0.28	3.62	0.23	--	--	
0	3	-59509	4302	2037	-1199	--	2.0	0.98	-2.97	0.12	1.00	0.21	2.89	0.07	--	--	
0	4	-55751	4119	1770	-1104	--	2.0	0.98	-2.78	0.11	1.00	0.21	2.75	0.07	--	--	
0	5	-54629	4065	1681	-1079	--	2.0	0.98	-2.73	0.11	1.00	0.20	2.70	0.08	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 29 Descrizione: Maschio murario n. 29 su Cortile
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-10538	3489	35	0	3.1	7.3	0.71	-2.01	0.31	1.00	0.67	2.17	0.92	--	--	
l	3	-7890	2465	24	0	3.1	7.2	0.71	-1.51	0.08	1.00	0.47	1.79	0.26	--	--	
l	4	-7310	2051	18	0	3.1	7.0	0.72	-1.40	0.07	1.00	0.39	1.71	0.23	--	--	
l	5	-7137	1912	16	0	3.1	7.0	0.72	-1.36	0.07	1.00	0.37	1.68	0.22	--	--	
½	2	-37113	2187	136	0	0.0	--	0.83	-3.55	0.46	1.00	0.21	3.32	0.19	--	--	
½	3	-27920	1511	98	0	0.0	--	0.84	-2.67	0.11	1.00	0.14	2.66	0.05	--	--	
½	4	-26161	1197	88	0	0.0	--	0.84	-2.50	0.11	1.00	0.11	2.54	0.05	--	--	
½	5	-25649	1089	84	0	0.0	--	0.84	-2.45	0.10	1.00	0.10	2.50	0.04	--	--	
0	2	-23948	1307	27	0	--	0.0	1.00	-4.58	0.59	1.00	0.25	4.09	0.18	--	--	
0	3	-17884	925	22	0	--	0.0	1.00	-3.42	0.15	1.00	0.18	3.22	0.05	--	--	
0	4	-16592	769	24	0	--	0.0	1.00	-3.17	0.13	1.00	0.15	3.04	0.05	--	--	
0	5	-16194	717	25	0	--	0.0	1.00	-3.10	0.13	1.00	0.14	2.98	0.05	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 30 Descrizione: Maschio murario n. 30 su Cortile
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-15479	2382	82	0	2.6	3.8	0.83	-1.47	0.19	1.00	0.23	1.76	0.38	--	--	
l	3	-11672	1632	61	0	2.6	3.8	0.83	-1.11	0.05	1.00	0.15	1.49	0.10	--	--	
l	4	-10882	1270	58	0	2.6	3.7	0.83	-1.03	0.04	1.00	0.12	1.43	0.08	--	--	
l	5	-10660	1145	57	0	2.6	3.7	0.83	-1.01	0.04	1.00	0.11	1.42	0.08	--	--	
½	2	-119943	8111	-2029	880	0.0	--	0.88	-3.67	0.44	1.00	0.25	3.41	0.22	--	--	
½	3	-90130	5766	-1460	788	0.0	--	0.88	-2.75	0.11	1.00	0.18	2.73	0.06	--	--	
½	4	-83909	4892	-1263	935	0.0	--	0.88	-2.56	0.10	1.00	0.15	2.58	0.06	--	--	
½	5	-82110	4595	-1197	993	0.0	--	0.88	-2.51	0.10	1.00	0.14	2.54	0.06	--	--	
0	2	-31432	1025	57	0	--	0.0	1.00	-2.98	0.36	1.00	0.10	2.90	0.10	--	--	
0	3	-23756	688	44	0	--	0.0	1.00	-2.25	0.09	1.00	0.07	2.35	0.03	--	--	
0	4	-22438	503	46	0	--	0.0	1.00	-2.13	0.09	1.00	0.05	2.26	0.02	--	--	
0	5	-22069	441	46	0	--	0.0	1.00	-2.09	0.08	1.00	0.04	2.23	0.02	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 31 Descrizione: Maschio murario n. 31 su Cortile
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-16024	16	-162	0	0.7	5.6	0.69	-1.70	0.27	1.00	0.00	1.94	0.00	--	--	
l	3	-12070	8	-118	0	0.7	5.6	0.69	-1.28	0.07	1.00	0.00	1.62	0.00	--	--	
l	4	-11251	3	-106	0	0.7	5.6	0.69	-1.20	0.06	1.00	0.00	1.56	0.00	--	--	
l	5	-11025	1	-102	0	0.7	5.6	0.69	-1.17	0.06	1.00	0.00	1.54	0.00	--	--	
½	2	-101276	1318	-813	-321	0.0	--	0.82	-3.22	0.42	1.00	0.04	3.07	0.04	--	--	
½	3	-76460	923	-588	-244	0.0	--	0.82	-2.43	0.11	1.00	0.03	2.48	0.01	--	--	
½	4	-71960	714	-512	-234	0.0	--	0.82	-2.28	0.10	1.00	0.02	2.37	0.01	--	--	
½	5	-70694	649	-487	-232	0.0	--	0.82	-2.24	0.10	1.00	0.02	2.34	0.01	--	--	
0	2	-15837	436	-199	0	--	0.0	1.00	-2.56	0.34	1.00	0.07	2.58	0.08	--	--	
0	3	-11927	315	-144	0	--	0.0	1.00	-1.93	0.08	1.00	0.05	2.11	0.02	--	--	
0	4	-11231	278	-125	0	--	0.0	1.00	-1.82	0.08	1.00	0.04	2.02	0.02	--	--	
0	5	-11028	266	-119	0	--	0.0	1.00	-1.78	0.08	1.00	0.04	2.00	0.02	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 32 Descrizione: Maschio murario n. 32 su Cortile
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-15075	920	36	-527	1.9	0.3	0.81	-1.57	0.21	1.00	0.10	1.84	0.16	--	--	
l	3	-11415	640	26	-396	1.9	0.2	0.81	-1.19	0.05	1.00	0.07	1.55	0.04	--	--	
l	4	-10784	418	24	-358	2.0	0.1	0.80	-1.12	0.05	1.00	0.04	1.50	0.03	--	--	
l	5	-10612	356	24	-349	2.0	0.0	0.80	-1.11	0.05	1.00	0.04	1.49	0.02	--	--	
½	2	-63011	1396	-44	-1548	0.0	--	0.88	-3.28	0.40	1.00	0.07	3.12	0.07	--	--	
½	3	-47543	966	-40	-1196	0.0	--	0.88	-2.48	0.10	1.00	0.05	2.52	0.02	--	--	
½	4	-44752	739	-50	-1198	0.0	--	0.88	-2.33	0.09	1.00	0.04	2.41	0.02	--	--	
½	5	-43955	665	-53	-1199	0.0	--	0.88	-2.29	0.09	1.00	0.03	2.38	0.01	--	--	
0	2	-29416	269	69	1807	--	6.1	0.85	-3.07	0.44	1.00	0.03	2.96	0.03	--	--	
0	3	-22250	149	50	1382	--	6.2	0.85	-2.32	0.11	1.00	0.02	2.40	0.01	--	--	
0	4	-21193	11	44	1360	--	6.4	0.84	-2.21	0.11	1.00	0.00	2.32	0.00	--	--	
0	5	-20887	31	42	1353	--	6.5	0.84	-2.18	0.10	1.00	0.00	2.29	0.00	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 33 Descrizione: Maschio murario n. 33 su Cortile
altezza calcolata: 390.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-22628	1051	-1536	-353	1.9	0.2	0.80	-2.39	0.32	1.00	0.11	2.45	0.14	--	--	
l	3	-16710	983	-1102	-264	2.0	0.1	0.80	-1.76	0.08	1.00	0.10	1.98	0.05	--	--	
l	4	-14822	1468	-950	-233	1.9	0.2	0.80	-1.57	0.07	1.00	0.16	1.83	0.08	--	--	
l	5	-14269	1612	-899	-226	1.9	0.2	0.81	-1.51	0.07	1.00	0.17	1.79	0.10	--	--	
½	2	-72945	319	-1533	57	0.0	--	0.88	-3.85	0.47	1.00	0.02	3.55	0.01	--	--	
½	3	-54308	60	-1105	6	0.0	--	0.88	-2.87	0.12	1.00	0.00	2.81	0.00	--	--	
½	4	-49354	380	-964	-90	0.0	--	0.88	-2.61	0.11	1.00	0.02	2.61	0.01	--	--	
½	5	-47895	517	-916	-120	0.0	--	0.88	-2.53	0.10	1.00	0.03	2.56	0.01	--	--	
0	2	-40281	73	1324	77	--	0.2	1.00	-4.25	0.52	1.00	0.01	3.85	0.01	--	--	
0	3	-30083	34	950	82	--	0.3	0.99	-3.18	0.13	1.00	0.00	3.04	0.00	--	--	
0	4	-27606	248	817	132	--	0.5	0.99	-2.91	0.12	1.00	0.03	2.85	0.01	--	--	
0	5	-26879	315	773	148	--	0.6	0.99	-2.84	0.12	1.00	0.03	2.79	0.01	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 34 Descrizione: Maschio murario n. 34 su Cortile
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-22675	56	-1652	-145	2.0	0.0	0.80	-2.65	0.36	1.00	0.01	2.65	0.01	--	--	
l	3	-16716	23	-1189	-112	2.0	0.1	0.80	-1.95	0.09	1.00	0.00	2.12	0.00	--	--	
l	4	-14778	46	-1030	-107	2.0	0.1	0.80	-1.73	0.08	1.00	0.01	1.95	0.00	--	--	
l	5	-14204	64	-977	-107	2.0	0.1	0.80	-1.66	0.07	1.00	0.01	1.90	0.00	--	--	
½	2	-74842	34	-1346	-155	0.0	--	0.88	-4.37	0.53	1.00	0.00	3.94	0.00	--	--	
½	3	-55629	32	-970	-111	0.0	--	0.88	-3.25	0.13	1.00	0.00	3.10	0.00	--	--	
½	4	-50396	19	-843	-79	0.0	--	0.88	-2.94	0.12	1.00	0.00	2.87	0.00	--	--	
½	5	-48843	18	-801	-71	0.0	--	0.88	-2.85	0.12	1.00	0.00	2.80	0.00	--	--	
0	2	-40833	62	1289	60	--	0.1	1.00	-4.77	0.58	1.00	0.01	4.23	0.01	--	--	
0	3	-30439	48	924	47	--	0.2	1.00	-3.55	0.14	1.00	0.01	3.32	0.00	--	--	
0	4	-27822	37	792	46	--	0.2	1.00	-3.25	0.13	1.00	0.00	3.10	0.00	--	--	
0	5	-27048	36	748	45	--	0.2	1.00	-3.16	0.13	1.00	0.00	3.03	0.00	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 35 Descrizione: Maschio murario n. 35 su Cortile
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-5377	541	-184	0	7.2	21.2	0.45	-1.27	0.31	1.00	0.13	1.62	0.24	--	--	
l	3	-4010	451	-132	0	7.2	21.4	0.44	-0.95	0.08	1.00	0.11	1.37	0.08	--	--	
l	4	-3686	569	-117	0	7.2	21.4	0.44	-0.87	0.07	1.00	0.13	1.31	0.10	--	--	
l	5	-3588	602	-112	0	7.2	21.5	0.44	-0.85	0.07	1.00	0.14	1.30	0.11	--	--	
½	2	-40352	716	-103	0	0.0	--	0.66	-3.58	0.58	1.00	0.06	3.35	0.06	--	--	
½	3	-30128	574	-77	0	0.0	--	0.66	-2.68	0.15	1.00	0.05	2.67	0.02	--	--	
½	4	-27720	660	-68	0	0.0	--	0.66	-2.46	0.13	1.00	0.06	2.51	0.02	--	--	
½	5	-26994	685	-66	0	0.0	--	0.66	-2.40	0.13	1.00	0.06	2.46	0.02	--	--	
0	2	-28517	2081	479	0	--	0.0	1.00	-5.07	0.82	1.00	0.37	4.46	0.25	--	--	
0	3	-21351	1570	356	0	--	0.0	1.00	-3.79	0.21	1.00	0.28	3.50	0.08	--	--	
0	4	-19916	1520	324	0	--	0.0	1.00	-3.54	0.19	1.00	0.27	3.31	0.08	--	--	
0	5	-19477	1502	314	0	--	0.0	1.00	-3.46	0.19	1.00	0.27	3.26	0.08	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 36 Descrizione: Maschio murario n. 36 su Cortile
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-47960	37	-1531	-1534	1.6	3.1	0.80	-3.57	0.48	1.00	0.00	3.33	0.00	--	--	
l	3	-35795	16	-1091	-1166	1.6	3.1	0.80	-2.66	0.12	1.00	0.00	2.66	0.00	--	--	
l	4	-32977	3	-926	-1095	1.6	3.1	0.80	-2.45	0.11	1.00	0.00	2.50	0.00	--	--	
l	5	-32112	2	-871	-1074	1.6	3.1	0.80	-2.39	0.11	1.00	0.00	2.45	0.00	--	--	
½	2	-60580	3635	-218	2771	0.0	--	0.87	-4.63	0.57	1.00	0.28	4.13	0.20	--	--	
½	3	-45277	2684	-139	2053	0.0	--	0.87	-3.46	0.14	1.00	0.20	3.25	0.06	--	--	
½	4	-41916	2428	-86	1880	0.0	--	0.87	-3.20	0.13	1.00	0.19	3.06	0.06	--	--	
½	5	-40903	2348	-68	1828	0.0	--	0.87	-3.12	0.13	1.00	0.18	3.00	0.06	--	--	
0	2	-64567	3657	960	-290	--	0.4	0.99	-4.93	0.61	1.00	0.28	4.36	0.19	--	--	
0	3	-48349	2699	707	-205	--	0.4	0.99	-3.69	0.15	1.00	0.21	3.43	0.06	--	--	
0	4	-44989	2442	642	-163	--	0.4	0.99	-3.44	0.14	1.00	0.19	3.24	0.06	--	--	
0	5	-43965	2361	621	-151	--	0.3	0.99	-3.36	0.14	1.00	0.18	3.18	0.06	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 37 Descrizione: Maschio murario n. 37 Su Via dei Quartieri
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-55947	5279	-5298	-1059	1.5	3.4	0.80	-2.30	0.31	1.00	0.22	2.39	0.27	--	--	
l	3	-41242	3829	-3861	-740	1.5	3.3	0.80	-1.70	0.08	1.00	0.16	1.93	0.08	--	--	
l	4	-36476	3326	-3429	-540	1.5	3.4	0.79	-1.50	0.07	1.00	0.14	1.79	0.08	--	--	
l	5	-35065	3162	-3287	-484	1.5	3.4	0.79	-1.44	0.06	1.00	0.13	1.74	0.07	--	--	
½	2	-144689	1900	-6488	-4978	0.0	--	0.88	-2.98	0.36	1.00	0.04	2.89	0.04	--	--	
½	3	-107054	1387	-4721	-3530	0.0	--	0.88	-2.20	0.09	1.00	0.03	2.31	0.01	--	--	
½	4	-96047	1190	-4180	-2922	0.0	--	0.88	-1.98	0.08	1.00	0.02	2.14	0.01	--	--	
½	5	-92758	1129	-4004	-2699	0.0	--	0.88	-1.91	0.08	1.00	0.02	2.09	0.01	--	--	
0	2	-82848	950	4683	-3517	--	4.2	0.96	-3.41	0.43	1.00	0.04	3.22	0.04	--	--	
0	3	-61610	693	3407	-2519	--	4.1	0.96	-2.54	0.11	1.00	0.03	2.56	0.01	--	--	
0	4	-56113	595	3022	-2097	--	3.7	0.97	-2.31	0.10	1.00	0.02	2.39	0.01	--	--	
0	5	-54466	564	2895	-1956	--	3.6	0.97	-2.24	0.09	1.00	0.02	2.34	0.01	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 38 Descrizione: Maschio murario n. 38 su via dei Quartieri
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-37513	2650	-2024	-634	1.6	3.0	0.81	-2.56	0.34	1.00	0.18	2.58	0.21	--	--	
l	3	-27629	1898	-1478	-476	1.6	3.0	0.81	-1.88	0.08	1.00	0.13	2.07	0.06	--	--	
l	4	-24376	1591	-1319	-425	1.6	3.1	0.81	-1.66	0.07	1.00	0.11	1.91	0.06	--	--	
l	5	-23403	1491	-1266	-414	1.5	3.1	0.81	-1.60	0.07	1.00	0.10	1.86	0.05	--	--	
½	2	-98704	1445	-4029	-1518	0.0	--	0.88	-3.36	0.41	1.00	0.05	3.18	0.05	--	--	
½	3	-72912	1045	-2922	-1104	0.0	--	0.88	-2.49	0.10	1.00	0.04	2.52	0.01	--	--	
½	4	-65166	900	-2571	-954	0.0	--	0.88	-2.22	0.09	1.00	0.03	2.33	0.01	--	--	
½	5	-62840	853	-2455	-907	0.0	--	0.88	-2.14	0.09	1.00	0.03	2.27	0.01	--	--	
0	2	-55703	723	3484	-1902	--	3.4	0.95	-3.80	0.49	1.00	0.05	3.51	0.04	--	--	
0	3	-41340	523	2543	-1378	--	3.3	0.95	-2.82	0.12	1.00	0.04	2.77	0.01	--	--	
0	4	-37469	450	2274	-1193	--	3.2	0.95	-2.55	0.11	1.00	0.03	2.58	0.01	--	--	
0	5	-36305	427	2185	-1131	--	3.1	0.95	-2.48	0.11	1.00	0.03	2.52	0.01	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 39 Descrizione: Maschio murario n. 39 su via dei Quartieri
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-37747	6606	-7029	-571	1.4	4.1	0.76	-3.01	0.42	1.00	0.53	2.92	0.54	--	--	
l	3	-27809	4830	-5142	-432	1.4	4.0	0.76	-2.22	0.10	1.00	0.38	2.32	0.17	--	--	
l	4	-24771	4304	-4624	-359	1.4	4.1	0.76	-1.97	0.09	1.00	0.34	2.14	0.16	--	--	
l	5	-23849	4137	-4453	-345	1.4	4.1	0.76	-1.90	0.09	1.00	0.33	2.09	0.16	--	--	
½	2	-94729	1619	-5467	-3536	0.0	--	0.87	-3.77	0.47	1.00	0.06	3.49	0.06	--	--	
½	3	-70011	1195	-3993	-2570	0.0	--	0.87	-2.79	0.12	1.00	0.05	2.75	0.02	--	--	
½	4	-62977	1084	-3573	-2258	0.0	--	0.86	-2.51	0.10	1.00	0.04	2.54	0.02	--	--	
½	5	-60839	1049	-3435	-2158	0.0	--	0.86	-2.42	0.10	1.00	0.04	2.48	0.02	--	--	
0	2	-52797	809	5354	-815	--	1.5	0.97	-4.21	0.54	1.00	0.06	3.81	0.05	--	--	
0	3	-39184	598	3920	-583	--	1.5	0.97	-3.12	0.13	1.00	0.05	3.00	0.02	--	--	
0	4	-35672	542	3531	-491	--	1.4	0.98	-2.84	0.12	1.00	0.04	2.79	0.02	--	--	
0	5	-34599	525	3402	-461	--	1.3	0.98	-2.76	0.12	1.00	0.04	2.73	0.02	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 40 Descrizione: Maschio murario n. 40 su via dei quartieri
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-30812	8998	-1062	-1707	1.8	1.5	0.87	-1.91	0.24	1.00	0.56	2.09	0.80	--	--	
l	3	-22805	6548	-767	-1248	1.8	1.4	0.86	-1.41	0.06	1.00	0.41	1.72	0.24	--	--	
l	4	-20549	5714	-670	-1104	1.8	1.4	0.86	-1.27	0.05	1.00	0.35	1.61	0.22	--	--	
l	5	-19859	5445	-638	-1057	1.8	1.4	0.86	-1.23	0.05	1.00	0.34	1.58	0.21	--	--	
½	2	-89701	2242	-247	-4320	0.0	--	0.88	-2.78	0.34	1.00	0.07	2.74	0.08	--	--	
½	3	-66706	1631	-174	-3138	0.0	--	0.88	-2.07	0.08	1.00	0.05	2.21	0.02	--	--	
½	4	-60926	1403	-145	-2684	0.0	--	0.88	-1.89	0.08	1.00	0.04	2.08	0.02	--	--	
½	5	-59177	1331	-135	-2532	0.0	--	0.88	-1.83	0.07	1.00	0.04	2.03	0.02	--	--	
0	2	-51836	1120	1686	-791	--	1.5	0.98	-3.21	0.40	1.00	0.07	3.07	0.07	--	--	
0	3	-38732	815	1231	-576	--	1.5	0.98	-2.40	0.10	1.00	0.05	2.46	0.02	--	--	
0	4	-35842	701	1098	-488	--	1.4	0.98	-2.22	0.09	1.00	0.04	2.32	0.02	--	--	
0	5	-34964	665	1055	-458	--	1.3	0.98	-2.17	0.09	1.00	0.04	2.28	0.02	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo p: **1.00**

Maschio num. 41 Descrizione: Maschio murario n. 41 su via dei quartieri
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	2	-14456	246	48	0	2.1	0.4	0.80	-1.54	0.21	1.00	0.03	1.82	0.04	--	--	
l	3	-10734	138	38	0	2.1	0.3	0.80	-1.14	0.05	1.00	0.01	1.52	0.01	--	--	
l	4	-9834	25	34	0	2.1	0.3	0.80	-1.05	0.05	1.00	0.00	1.45	0.00	--	--	
l	5	-9581	81	33	0	2.1	0.3	0.80	-1.02	0.05	1.00	0.01	1.43	0.01	--	--	
½	2	-44070	18	-89	0	0.0	--	0.88	-2.35	0.29	1.00	0.00	2.42	0.00	--	--	
½	3	-32811	18	-65	0	0.0	--	0.88	-1.75	0.07	1.00	0.00	1.97	0.00	--	--	
½	4	-30374	37	-59	0	0.0	--	0.88	-1.62	0.07	1.00	0.00	1.88	0.00	--	--	
½	5	-29652	43	-57	0	0.0	--	0.88	-1.58	0.06	1.00	0.00	1.85	0.00	--	--	
0	2	-27318	77	243	0	--	0.0	1.00	-2.91	0.35	1.00	0.01	2.85	0.01	--	--	
0	3	-20427	60	176	0	--	0.0	1.00	-2.18	0.09	1.00	0.01	2.29	0.00	--	--	
0	4	-19087	64	150	0	--	0.0	1.00	-2.04	0.08	1.00	0.01	2.19	0.00	--	--	
0	5	-18693	66	142	0	--	0.0	1.00	-1.99	0.08	1.00	0.01	2.16	0.00	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **2.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 42 Descrizione: Maschio murario n. 42
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	2	-18169	1384	-131	-939	1.7	3.9	0.81	-1.58	0.21	1.00	0.12	1.84	0.20	--	--	
l	3	-13495	1037	-94	-708	1.7	3.9	0.81	-1.17	0.05	1.00	0.09	1.54	0.06	--	--	
l	4	-12314	923	-77	-713	1.7	3.9	0.81	-1.07	0.05	1.00	0.08	1.46	0.05	--	--	
l	5	-11974	891	-71	-716	1.7	3.9	0.81	-1.04	0.05	1.00	0.08	1.44	0.05	--	--	
½	2	-23494	590	-274	496	0.0	--	0.89	-2.33	0.28	1.00	0.06	2.41	0.07	--	--	
½	3	-17502	428	-201	367	0.0	--	0.89	-1.74	0.07	1.00	0.04	1.96	0.02	--	--	
½	4	-16147	402	-181	328	0.0	--	0.89	-1.60	0.06	1.00	0.04	1.86	0.02	--	--	
½	5	-15758	393	-174	315	0.0	--	0.89	-1.56	0.06	1.00	0.04	1.83	0.02	--	--	
0	2	-27373	518	138	-1522	--	5.6	0.89	-2.21	0.30	1.00	0.04	2.32	0.05	--	--	
0	3	-20452	368	94	-1132	--	5.5	0.89	-1.65	0.07	1.00	0.03	1.90	0.02	--	--	
0	4	-19027	312	68	-1035	--	5.4	0.89	-1.54	0.07	1.00	0.03	1.81	0.01	--	--	
0	5	-18614	295	59	-1007	--	5.4	0.89	-1.50	0.07	1.00	0.02	1.79	0.01	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 43 Descrizione: Maschio murario n. 43 su via san Domenico
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-20651	2369	-770	-2703	1.4	3.5	0.81	-1.48	0.20	1.00	0.17	1.77	0.29	--	--	
l	3	-15295	1813	-551	-2018	1.4	3.5	0.81	-1.09	0.05	1.00	0.13	1.48	0.09	--	--	
l	4	-13801	1768	-470	-1865	1.4	3.7	0.80	-0.99	0.04	1.00	0.13	1.40	0.09	--	--	
l	5	-13363	1763	-443	-1824	1.4	3.7	0.80	-0.96	0.04	1.00	0.13	1.38	0.09	--	--	
½	2	-38568	1711	-722	-1877	0.0	--	0.89	-2.26	0.27	1.00	0.10	2.35	0.13	--	--	
½	3	-28660	1272	-522	-1399	0.0	--	0.89	-1.68	0.07	1.00	0.07	1.92	0.04	--	--	
½	4	-26075	1174	-456	-1292	0.0	--	0.89	-1.53	0.06	1.00	0.07	1.80	0.04	--	--	
½	5	-25308	1148	-434	-1260	0.0	--	0.89	-1.48	0.06	1.00	0.07	1.77	0.04	--	--	
0	2	-34978	1018	572	2768	--	7.9	0.87	-2.28	0.31	1.00	0.07	2.37	0.08	--	--	
0	3	-26159	763	396	2072	--	7.9	0.87	-1.71	0.08	1.00	0.05	1.94	0.03	--	--	
0	4	-24266	735	313	1924	--	7.9	0.87	-1.58	0.07	1.00	0.05	1.85	0.03	--	--	
0	5	-23702	727	285	1879	--	7.9	0.87	-1.55	0.07	1.00	0.05	1.82	0.03	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **2.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 44 Descrizione: Maschio murario n. 44 su via san domenico
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-28595	4914	-1443	6913	0.0	13.3	0.51	-1.58	0.33	1.00	0.27	1.85	0.44	--	--	
l	3	-21196	3650	-1030	5145	0.0	13.3	0.51	-1.17	0.08	1.00	0.20	1.54	0.13	--	--	
l	4	-19067	3304	-873	4647	0.0	13.3	0.51	-1.05	0.07	1.00	0.18	1.45	0.13	--	--	
l	5	-18437	3205	-820	4504	0.0	13.3	0.51	-1.02	0.07	1.00	0.18	1.42	0.12	--	--	
½	2	-77163	6808	-1182	11938	0.0	--	0.69	-2.25	0.35	1.00	0.20	2.34	0.25	--	--	
½	3	-57572	5120	-869	8921	0.0	--	0.69	-1.68	0.09	1.00	0.15	1.92	0.08	--	--	
½	4	-52754	4699	-786	8099	0.0	--	0.69	-1.53	0.08	1.00	0.14	1.81	0.08	--	--	
½	5	-51336	4583	-758	7868	0.0	--	0.69	-1.49	0.08	1.00	0.13	1.78	0.07	--	--	
0	2	-46025	3405	556	1036	--	2.3	0.97	-2.68	0.43	1.00	0.20	2.67	0.22	--	--	
0	3	-34504	2561	365	749	--	2.2	0.97	-2.01	0.11	1.00	0.15	2.17	0.07	--	--	
0	4	-32101	2350	247	649	--	2.0	0.97	-1.87	0.10	1.00	0.14	2.06	0.07	--	--	
0	5	-31388	2292	208	615	--	2.0	0.97	-1.83	0.10	1.00	0.13	2.03	0.07	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 45 Descrizione: Maschio murario n. 45 su via san domenico
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-32538	518	-1290	1314	1.3	5.7	0.72	-1.86	0.27	1.00	0.03	2.05	0.04	--	--	
l	3	-24128	384	-927	1019	1.3	5.6	0.73	-1.38	0.07	1.00	0.02	1.69	0.01	--	--	
l	4	-21638	356	-801	984	1.3	5.6	0.73	-1.23	0.06	1.00	0.02	1.59	0.01	--	--	
l	5	-20898	347	-759	980	1.3	5.6	0.73	-1.19	0.06	1.00	0.02	1.55	0.01	--	--	
½	2	-98158	1692	-1179	2406	0.0	--	0.85	-2.80	0.35	1.00	0.05	2.76	0.05	--	--	
½	3	-73167	1309	-874	1825	0.0	--	0.85	-2.09	0.09	1.00	0.04	2.23	0.02	--	--	
½	4	-66586	1266	-807	1698	0.0	--	0.85	-1.90	0.08	1.00	0.04	2.08	0.02	--	--	
½	5	-64666	1260	-784	1663	0.0	--	0.85	-1.84	0.08	1.00	0.04	2.04	0.02	--	--	
0	2	-56662	847	710	-21	--	0.0	1.00	-3.23	0.41	1.00	0.05	3.08	0.05	--	--	
0	3	-42422	655	489	-29	--	0.1	1.00	-2.42	0.10	1.00	0.04	2.47	0.02	--	--	
0	4	-39126	633	380	-68	--	0.2	1.00	-2.23	0.09	1.00	0.04	2.33	0.02	--	--	
0	5	-38170	630	344	-81	--	0.2	1.00	-2.18	0.09	1.00	0.04	2.29	0.02	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 46 Descrizione: Maschio murario n. 46 su via san domenico
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-18598	1548	-1880	120	1.5	4.5	0.78	-1.68	0.23	1.00	0.14	1.92	0.22	--	--	
l	3	-13736	1199	-1347	88	1.5	4.4	0.78	-1.24	0.06	1.00	0.11	1.59	0.07	--	--	
l	4	-12119	1291	-1156	85	1.5	4.5	0.78	-1.10	0.05	1.00	0.12	1.48	0.08	--	--	
l	5	-11647	1311	-1092	83	1.5	4.4	0.78	-1.05	0.05	1.00	0.12	1.45	0.08	--	--	
½	2	-59603	741	-1870	-644	0.0	--	0.88	-2.70	0.33	1.00	0.03	2.68	0.04	--	--	
½	3	-44385	522	-1362	-473	0.0	--	0.88	-2.01	0.08	1.00	0.02	2.17	0.01	--	--	
½	4	-40073	359	-1211	-394	0.0	--	0.88	-1.81	0.07	1.00	0.02	2.02	0.01	--	--	
½	5	-38834	313	-1161	-373	0.0	--	0.88	-1.76	0.07	1.00	0.01	1.98	0.01	--	--	
0	2	-34592	372	606	-166	--	0.5	0.99	-3.13	0.39	1.00	0.03	3.01	0.03	--	--	
0	3	-25871	261	421	-135	--	0.5	0.99	-2.34	0.10	1.00	0.02	2.42	0.01	--	--	
0	4	-23714	180	336	-160	--	0.7	0.99	-2.15	0.09	1.00	0.02	2.27	0.01	--	--	
0	5	-23098	157	307	-166	--	0.7	0.98	-2.09	0.09	1.00	0.01	2.23	0.01	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **2.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 47 Descrizione: Maschio murario n. 47 su via san domenico
altezza calcolata: 390.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	2	-13840	448	-77	-196	2.2	0.5	0.82	-1.10	0.14	1.00	0.04	1.49	0.07	--	--	
l	3	-10292	405	-55	-143	2.2	0.4	0.82	-0.82	0.04	1.00	0.03	1.28	0.03	--	--	
l	4	-9292	659	-48	-122	2.2	0.5	0.82	-0.74	0.03	1.00	0.05	1.22	0.04	--	--	
l	5	-8999	726	-46	-116	2.2	0.5	0.82	-0.72	0.03	1.00	0.06	1.20	0.05	--	--	
½	2	-50701	789	-332	190	0.0	--	0.90	-2.02	0.24	1.00	0.03	2.18	0.04	--	--	
½	3	-37885	602	-247	146	0.0	--	0.90	-1.51	0.06	1.00	0.02	1.79	0.01	--	--	
½	4	-34860	655	-228	150	0.0	--	0.90	-1.39	0.06	1.00	0.03	1.70	0.02	--	--	
½	5	-33966	665	-222	148	0.0	--	0.90	-1.35	0.05	1.00	0.03	1.68	0.02	--	--	
0	2	-32016	717	-219	-182	--	0.6	0.99	-2.55	0.31	1.00	0.06	2.58	0.07	--	--	
0	3	-24014	544	-167	-144	--	0.6	0.99	-1.92	0.08	1.00	0.04	2.10	0.02	--	--	
0	4	-22439	560	-161	-176	--	0.8	0.99	-1.79	0.07	1.00	0.04	2.00	0.02	--	--	
0	5	-21972	562	-160	-184	--	0.8	0.98	-1.75	0.07	1.00	0.04	1.97	0.02	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 48 Descrizione: Maschio murario n. 48 su via san Domenico
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-13079	561	-170	221	2.4	0.8	0.83	-1.02	0.13	1.00	0.04	1.43	0.09	--	--	
l	3	-9716	424	-127	164	2.4	0.9	0.83	-0.76	0.03	1.00	0.03	1.23	0.03	--	--	
l	4	-8737	471	-119	148	2.4	0.8	0.83	-0.68	0.03	1.00	0.04	1.17	0.03	--	--	
l	5	-8453	477	-116	143	2.4	0.8	0.83	-0.66	0.03	1.00	0.04	1.16	0.03	--	--	
½	2	-51047	954	-198	229	0.0	--	0.90	-2.00	0.24	1.00	0.04	2.16	0.05	--	--	
½	3	-38129	703	-144	172	0.0	--	0.90	-1.49	0.06	1.00	0.03	1.78	0.02	--	--	
½	4	-35047	675	-127	152	0.0	--	0.90	-1.37	0.05	1.00	0.03	1.69	0.02	--	--	
½	5	-34130	661	-122	143	0.0	--	0.90	-1.34	0.05	1.00	0.03	1.66	0.02	--	--	
0	2	-35548	987	-112	-242	--	0.7	0.99	-2.78	0.34	1.00	0.08	2.75	0.08	--	--	
0	3	-26647	728	-83	-183	--	0.7	0.99	-2.09	0.08	1.00	0.06	2.22	0.03	--	--	
0	4	-24889	681	-75	-172	--	0.7	0.99	-1.95	0.08	1.00	0.05	2.12	0.03	--	--	
0	5	-24348	663	-72	-169	--	0.7	0.99	-1.91	0.08	1.00	0.05	2.09	0.02	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 49 Descrizione: Maschio murario n. 49 su via san Domenico
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-20094	193	-243	53	2.2	0.6	0.83	-1.33	0.17	1.00	0.01	1.66	0.02	--	--	
l	3	-14917	76	-180	37	2.2	0.6	0.83	-0.99	0.04	1.00	0.01	1.40	0.00	--	--	
l	4	-13169	35	-169	26	2.2	0.7	0.84	-0.87	0.04	1.00	0.00	1.31	0.00	--	--	
l	5	-12681	75	-165	23	2.2	0.7	0.84	-0.84	0.04	1.00	0.00	1.29	0.00	--	--	
½	2	-67191	91	-528	157	0.0	--	0.90	-2.22	0.27	1.00	0.00	2.33	0.00	--	--	
½	3	-50148	100	-391	103	0.0	--	0.90	-1.66	0.07	1.00	0.00	1.91	0.00	--	--	
½	4	-45413	148	-363	64	0.0	--	0.90	-1.50	0.06	1.00	0.00	1.79	0.00	--	--	
½	5	-44069	165	-354	50	0.0	--	0.90	-1.46	0.06	1.00	0.01	1.75	0.00	--	--	
0	2	-40135	46	-224	132	--	0.3	0.99	-2.66	0.32	1.00	0.00	2.65	0.00	--	--	
0	3	-30099	50	-166	114	--	0.4	0.99	-1.99	0.08	1.00	0.00	2.15	0.00	--	--	
0	4	-27736	74	-152	125	--	0.4	0.99	-1.84	0.07	1.00	0.00	2.04	0.00	--	--	
0	5	-27064	83	-148	128	--	0.5	0.99	-1.79	0.07	1.00	0.01	2.00	0.00	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 50 Descrizione: Maschio murario n. 50 su via san Domenico
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-17061	333	-217	150	2.3	0.3	0.81	-1.19	0.16	1.00	0.02	1.56	0.04	--	--	
l	3	-12653	78	-160	107	2.3	0.3	0.81	-0.89	0.04	1.00	0.01	1.32	0.00	--	--	
l	4	-11365	232	-148	84	2.3	0.3	0.81	-0.80	0.04	1.00	0.02	1.26	0.01	--	--	
l	5	-10985	340	-144	77	2.3	0.3	0.81	-0.77	0.03	1.00	0.02	1.24	0.02	--	--	
½	2	-64577	885	-997	31	0.0	--	0.89	-2.26	0.27	1.00	0.03	2.36	0.04	--	--	
½	3	-48085	709	-738	6	0.0	--	0.90	-1.68	0.07	1.00	0.02	1.92	0.01	--	--	
½	4	-43893	760	-682	-34	0.0	--	0.89	-1.54	0.06	1.00	0.03	1.81	0.01	--	--	
½	5	-42653	777	-663	-50	0.0	--	0.89	-1.49	0.06	1.00	0.03	1.78	0.02	--	--	
0	2	-44356	447	-53	28	--	0.1	1.00	-3.11	0.37	1.00	0.03	2.99	0.03	--	--	
0	3	-33120	366	-44	47	--	0.1	1.00	-2.32	0.09	1.00	0.03	2.40	0.01	--	--	
0	4	-30712	406	-48	88	--	0.3	1.00	-2.15	0.09	1.00	0.03	2.27	0.01	--	--	
0	5	-29973	420	-50	100	--	0.3	0.99	-2.10	0.08	1.00	0.03	2.23	0.01	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **2.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 51 Descrizione: Maschio murario n. 51 su via san Domenico
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-37017	5927	-6624	-271	1.6	3.9	0.80	-2.08	0.28	1.00	0.33	2.22	0.45	--	--	
l	3	-27211	4501	-4797	-227	1.6	3.8	0.81	-1.53	0.07	1.00	0.25	1.81	0.14	--	--	
l	4	-23909	4353	-4218	-243	1.6	3.9	0.80	-1.34	0.06	1.00	0.24	1.67	0.15	--	--	
l	5	-22924	4310	-4025	-248	1.6	3.9	0.80	-1.29	0.06	1.00	0.24	1.62	0.15	--	--	
½	2	-101170	3198	-3355	-1467	0.0	--	0.89	-2.84	0.34	1.00	0.09	2.79	0.10	--	--	
½	3	-74870	2439	-2435	-1114	0.0	--	0.89	-2.10	0.08	1.00	0.07	2.24	0.03	--	--	
½	4	-67117	2372	-2151	-1058	0.0	--	0.89	-1.88	0.08	1.00	0.07	2.07	0.03	--	--	
½	5	-64800	2354	-2056	-1039	0.0	--	0.89	-1.82	0.07	1.00	0.07	2.02	0.03	--	--	
0	2	-58298	1599	3527	1049	--	1.8	0.98	-3.27	0.40	1.00	0.09	3.11	0.09	--	--	
0	3	-43363	1220	2552	820	--	1.9	0.97	-2.43	0.10	1.00	0.07	2.49	0.03	--	--	
0	4	-39497	1186	2240	849	--	2.1	0.97	-2.22	0.09	1.00	0.07	2.32	0.03	--	--	
0	5	-38334	1177	2136	857	--	2.2	0.97	-2.15	0.09	1.00	0.07	2.27	0.03	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 52 Descrizione: Maschio murario n. 52 su via san Domenico
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-30273	2798	37	280	2.0	1.4	0.87	-1.65	0.20	1.00	0.15	1.90	0.24	--	--	
l	3	-22379	2169	20	210	2.0	1.4	0.87	-1.22	0.05	1.00	0.12	1.57	0.08	--	--	
l	4	-20055	2084	8	190	2.0	1.4	0.87	-1.09	0.04	1.00	0.11	1.48	0.08	--	--	
l	5	-19352	2070	4	180	2.0	1.4	0.87	-1.05	0.04	1.00	0.11	1.45	0.08	--	--	
½	2	-95559	3623	-1076	-1779	0.0	--	0.90	-2.60	0.31	1.00	0.10	2.61	0.11	--	--	
½	3	-70952	2693	-795	-1325	0.0	--	0.90	-1.93	0.08	1.00	0.07	2.11	0.03	--	--	
½	4	-64527	2440	-717	-1200	0.0	--	0.90	-1.76	0.07	1.00	0.07	1.98	0.03	--	--	
½	5	-62582	2363	-693	-1150	0.0	--	0.90	-1.70	0.07	1.00	0.06	1.94	0.03	--	--	
0	2	-58599	2007	1188	1130	--	1.9	0.97	-3.19	0.39	1.00	0.11	3.05	0.11	--	--	
0	3	-43663	1491	865	855	--	2.0	0.97	-2.38	0.10	1.00	0.08	2.44	0.03	--	--	
0	4	-40179	1351	775	785	--	2.0	0.97	-2.19	0.09	1.00	0.07	2.30	0.03	--	--	
0	5	-39116	1308	745	770	--	2.0	0.97	-2.13	0.09	1.00	0.07	2.26	0.03	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 53 Descrizione: Maschio murario n. 53 su via san domenico
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-30650	3788	-9675	-803	1.5	4.8	0.76	-2.20	0.31	1.00	0.27	2.31	0.35	--	--	
l	3	-22515	2783	-6998	-571	1.5	4.7	0.77	-1.62	0.08	1.00	0.20	1.87	0.11	--	--	
l	4	-19992	2392	-6127	-485	1.5	4.6	0.77	-1.44	0.07	1.00	0.17	1.74	0.10	--	--	
l	5	-19207	2267	-5839	-457	1.5	4.6	0.77	-1.38	0.06	1.00	0.16	1.70	0.10	--	--	
½	2	-81465	4642	-5248	-1795	0.0	--	0.87	-2.93	0.36	1.00	0.17	2.86	0.18	--	--	
½	3	-60274	3383	-3800	-1310	0.0	--	0.87	-2.17	0.09	1.00	0.12	2.29	0.05	--	--	
½	4	-54519	2939	-3332	-1128	0.0	--	0.87	-1.96	0.08	1.00	0.11	2.13	0.05	--	--	
½	5	-52761	2797	-3177	-1069	0.0	--	0.88	-1.90	0.08	1.00	0.10	2.08	0.05	--	--	
0	2	-46755	2322	4079	1164	--	2.5	0.96	-3.36	0.43	1.00	0.17	3.18	0.16	--	--	
0	3	-34774	1692	2949	849	--	2.4	0.96	-2.50	0.11	1.00	0.12	2.54	0.05	--	--	
0	4	-31890	1470	2581	741	--	2.3	0.96	-2.29	0.10	1.00	0.11	2.38	0.04	--	--	
0	5	-31010	1399	2459	703	--	2.3	0.96	-2.23	0.09	1.00	0.10	2.33	0.04	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 54 Descrizione: Maschio murario n. 54 su via san Domenico
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-8693	4926	-150	0	2.0	1.8	0.89	-1.39	0.17	1.00	0.79	1.70	1.39	--	--	NON Verif.
l	3	-6459	3577	-108	0	2.0	1.8	0.89	-1.03	0.04	1.00	0.57	1.44	0.40	--	--	
l	4	-5946	3052	-94	0	2.0	1.7	0.89	-0.95	0.04	1.00	0.49	1.37	0.36	--	--	
l	5	-5801	2881	-89	0	2.0	1.7	0.89	-0.93	0.04	1.00	0.46	1.36	0.34	--	--	
½	2	-28652	1589	-292	0	0.0	--	0.90	-2.30	0.27	1.00	0.13	2.38	0.16	--	--	
½	3	-21362	1157	-212	0	0.0	--	0.90	-1.71	0.07	1.00	0.09	1.94	0.05	--	--	
½	4	-19864	1010	-184	0	0.0	--	0.90	-1.59	0.06	1.00	0.08	1.85	0.04	--	--	
½	5	-19428	963	-175	0	0.0	--	0.90	-1.56	0.06	1.00	0.08	1.83	0.04	--	--	
0	2	-15795	811	-2	0	--	0.0	1.00	-2.53	0.30	1.00	0.13	2.56	0.15	--	--	
0	3	-11864	585	-2	0	--	0.0	1.00	-1.90	0.08	1.00	0.09	2.09	0.04	--	--	
0	4	-11227	499	-3	0	--	0.0	1.00	-1.80	0.07	1.00	0.08	2.01	0.04	--	--	
0	5	-11046	470	-4	0	--	0.0	1.00	-1.77	0.07	1.00	0.08	1.99	0.04	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 55 Descrizione: Maschio murario n. 55 Interno lato scala
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	2	-7717	1071	-1	0	0.0	5.3	0.66	-2.29	0.37	1.00	0.32	2.38	0.40	--	--	
l	3	-5750	798	-2	0	0.0	5.3	0.66	-1.71	0.09	1.00	0.24	1.94	0.12	--	--	
l	4	-5258	737	-5	0	0.0	5.2	0.66	-1.56	0.08	1.00	0.22	1.83	0.12	--	--	
l	5	-5110	717	-5	0	0.0	5.2	0.67	-1.52	0.08	1.00	0.21	1.80	0.12	--	--	
½	2	-12628	90	-133	0	0.0	--	0.79	-3.75	0.51	1.00	0.03	3.47	0.02	--	--	
½	3	-9502	2	-100	0	0.0	--	0.79	-2.82	0.13	1.00	0.00	2.78	0.00	--	--	
½	4	-8876	115	-92	0	0.0	--	0.80	-2.64	0.12	1.00	0.03	2.64	0.01	--	--	
½	5	-8694	155	-90	0	0.0	--	0.80	-2.58	0.12	1.00	0.05	2.60	0.02	--	--	
0	2	-14006	806	-186	0	--	0.0	1.00	-4.16	0.56	1.00	0.24	3.78	0.19	--	--	
0	3	-10456	580	-139	0	--	0.0	1.00	-3.10	0.14	1.00	0.17	2.99	0.06	--	--	
0	4	-9657	492	-129	0	--	0.0	1.00	-2.87	0.13	1.00	0.15	2.81	0.05	--	--	
0	5	-9415	465	-126	0	--	0.0	1.00	-2.80	0.13	1.00	0.14	2.76	0.05	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 56 Descrizione: Maschio murario n. 56 interno lato scala
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-17299	218	-89	141	0.0	5.3	0.66	-2.02	0.33	1.00	0.03	2.18	0.04	--	--	
l	3	-12923	171	-68	103	0.0	5.3	0.66	-1.51	0.08	1.00	0.02	1.79	0.01	--	--	
l	4	-11834	167	-67	101	0.0	5.3	0.66	-1.38	0.07	1.00	0.02	1.70	0.01	--	--	
l	5	-11515	167	-67	99	0.0	5.3	0.66	-1.35	0.07	1.00	0.02	1.67	0.01	--	--	
½	2	-33395	1239	-55	-679	0.0	--	0.79	-3.90	0.53	1.00	0.14	3.59	0.12	--	--	
½	3	-24971	839	-42	-474	0.0	--	0.79	-2.92	0.13	1.00	0.10	2.85	0.03	--	--	
½	4	-23025	628	-36	-384	0.0	--	0.79	-2.69	0.12	1.00	0.07	2.68	0.03	--	--	
½	5	-22448	557	-35	-354	0.0	--	0.79	-2.62	0.12	1.00	0.07	2.63	0.02	--	--	
0	2	-38431	1782	53	750	--	2.0	0.95	-4.49	0.64	1.00	0.21	4.03	0.16	--	--	
0	3	-28782	1219	43	522	--	1.8	0.96	-3.36	0.16	1.00	0.14	3.18	0.04	--	--	
0	4	-26734	937	42	415	--	1.6	0.96	-3.12	0.15	1.00	0.11	3.00	0.04	--	--	
0	5	-26126	843	43	380	--	1.5	0.96	-3.05	0.14	1.00	0.10	2.95	0.03	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 57 Descrizione: Maschio murario n. 57 interno lato scala
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-43676	2113	42	-3375	0.0	11.6	0.49	-2.64	0.58	1.00	0.13	2.64	0.15	--	--	
l	3	-32703	1565	32	-2516	0.0	11.6	0.49	-1.98	0.15	1.00	0.09	2.14	0.04	--	--	
l	4	-30029	1395	31	-2286	0.0	11.6	0.49	-1.82	0.13	1.00	0.08	2.02	0.04	--	--	
l	5	-29261	1347	31	-2224	0.0	11.6	0.49	-1.77	0.13	1.00	0.08	1.99	0.04	--	--	
½	2	-62190	3500	-723	766	0.0	--	0.67	-3.77	0.60	1.00	0.21	3.48	0.18	--	--	
½	3	-46539	2508	-528	577	0.0	--	0.67	-2.82	0.15	1.00	0.15	2.77	0.05	--	--	
½	4	-42989	2136	-472	574	0.0	--	0.67	-2.60	0.14	1.00	0.13	2.61	0.05	--	--	
½	5	-41937	2017	-454	569	0.0	--	0.67	-2.54	0.13	1.00	0.12	2.56	0.05	--	--	
0	2	-68739	6570	-239	3365	--	4.9	0.94	-4.19	0.71	1.00	0.40	3.80	0.32	--	--	
0	3	-51483	4787	-176	2474	--	4.8	0.94	-3.14	0.18	1.00	0.29	3.01	0.10	--	--	
0	4	-47762	4229	-160	2235	--	4.7	0.94	-2.91	0.16	1.00	0.26	2.84	0.09	--	--	
0	5	-46663	4050	-155	2161	--	4.6	0.94	-2.84	0.16	1.00	0.25	2.79	0.09	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **0.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 58 Descrizione: Maschio murario n. 58 interno
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-50570	4975	-91	2789	0.0	4.3	0.74	-2.71	0.39	1.00	0.27	2.69	0.30	--	--	
l	3	-37772	3564	-62	2064	0.0	4.3	0.74	-2.02	0.10	1.00	0.19	2.18	0.09	--	--	
l	4	-34814	3048	-47	1880	0.0	4.3	0.74	-1.86	0.09	1.00	0.16	2.06	0.08	--	--	
l	5	-33928	2878	-42	1820	0.0	4.3	0.74	-1.82	0.09	1.00	0.15	2.02	0.08	--	--	
½	2	-68081	3783	250	-3388	0.0	--	0.85	-3.64	0.46	1.00	0.20	3.39	0.18	--	--	
½	3	-50891	2697	172	-2533	0.0	--	0.85	-2.72	0.11	1.00	0.14	2.70	0.05	--	--	
½	4	-47137	2295	132	-2336	0.0	--	0.85	-2.52	0.11	1.00	0.12	2.55	0.05	--	--	
½	5	-46004	2161	119	-2281	0.0	--	0.85	-2.46	0.10	1.00	0.12	2.51	0.05	--	--	
0	2	-71493	6543	68	-2043	--	2.9	0.96	-3.82	0.50	1.00	0.35	3.53	0.30	--	--	
0	3	-53517	4773	43	-1560	--	2.9	0.96	-2.86	0.12	1.00	0.26	2.81	0.09	--	--	
0	4	-49818	4258	27	-1500	--	3.0	0.96	-2.67	0.12	1.00	0.23	2.66	0.09	--	--	
0	5	-48705	4090	21	-1482	--	3.0	0.96	-2.61	0.11	1.00	0.22	2.61	0.08	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **0.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 59 Descrizione: Maschio murario n. 59 interno
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-42148	3592	398	438	0.0	6.2	0.68	-3.64	0.57	1.00	0.31	3.39	0.27	--	--	
l	3	-31237	2581	279	313	0.0	6.1	0.69	-2.70	0.14	1.00	0.22	2.68	0.08	--	--	
l	4	-28457	2238	226	272	0.0	6.0	0.69	-2.46	0.13	1.00	0.19	2.50	0.08	--	--	
l	5	-27602	2125	208	259	0.0	6.0	0.69	-2.38	0.12	1.00	0.18	2.45	0.07	--	--	
½	2	-42698	4296	-72	-44	0.0	--	0.82	-3.56	0.47	1.00	0.36	3.33	0.32	--	--	
½	3	-31820	3081	-55	-31	0.0	--	0.82	-2.65	0.12	1.00	0.26	2.65	0.10	--	--	
½	4	-29342	2680	-53	-27	0.0	--	0.82	-2.45	0.11	1.00	0.22	2.50	0.09	--	--	
½	5	-28596	2545	-53	-25	0.0	--	0.82	-2.39	0.10	1.00	0.21	2.45	0.09	--	--	
0	2	-48089	7247	-637	13	--	0.0	1.00	-3.88	0.51	1.00	0.59	3.57	0.49	--	--	
0	3	-35947	5244	-459	13	--	0.0	1.00	-2.90	0.13	1.00	0.42	2.84	0.15	--	--	
0	4	-33448	4620	-398	25	--	0.1	1.00	-2.70	0.12	1.00	0.37	2.69	0.14	--	--	
0	5	-32692	4414	-378	29	--	0.1	1.00	-2.64	0.12	1.00	0.36	2.64	0.14	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 60 Descrizione: Maschio murario n. 60 interno
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-16863	566	187	0	0.0	4.0	0.75	-3.10	0.44	1.00	0.10	2.99	0.10	--	--	
l	3	-12502	420	130	0	0.0	4.0	0.75	-2.30	0.11	1.00	0.08	2.39	0.03	--	--	
l	4	-11448	380	102	0	0.0	4.0	0.75	-2.11	0.10	1.00	0.07	2.24	0.03	--	--	
l	5	-11122	368	93	0	0.0	4.0	0.75	-2.05	0.10	1.00	0.07	2.19	0.03	--	--	
½	2	-26102	2198	-428	0	0.0	--	0.86	-4.80	0.60	1.00	0.40	4.26	0.28	--	--	
½	3	-19442	1568	-319	0	0.0	--	0.86	-3.58	0.15	1.00	0.29	3.34	0.09	--	--	
½	4	-17975	1343	-295	0	0.0	--	0.86	-3.31	0.14	1.00	0.25	3.14	0.08	--	--	
½	5	-17531	1266	-288	0	0.0	--	0.86	-3.23	0.13	1.00	0.23	3.08	0.08	--	--	
0	2	-32625	3322	249	0	--	0.0	1.00	-6.00	0.75	1.00	0.61	5.16	0.36	--	--	
0	3	-24265	2447	185	0	--	0.0	1.00	-4.46	0.19	1.00	0.45	4.01	0.11	--	--	
0	4	-22428	2229	172	0	--	0.0	1.00	-4.13	0.17	1.00	0.41	3.75	0.11	--	--	
0	5	-21857	2159	167	0	--	0.0	1.00	-4.02	0.17	1.00	0.40	3.68	0.11	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 61 Descrizione: Maschio murario n. 61 interno
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-16377	3845	-70	-2453	0.0	7.0	0.61	-2.89	0.51	1.00	0.68	2.83	0.72	--	--	
l	3	-12065	2793	-50	-1779	0.0	6.9	0.62	-2.13	0.12	1.00	0.49	2.26	0.22	--	--	
l	4	-10772	2465	-42	-1570	0.0	6.8	0.62	-1.90	0.11	1.00	0.44	2.09	0.21	--	--	
l	5	-10374	2359	-40	-1501	0.0	6.7	0.62	-1.83	0.11	1.00	0.42	2.03	0.20	--	--	
½	2	-31924	3051	22	-240	0.0	--	0.76	-2.82	0.40	1.00	0.27	2.78	0.29	--	--	
½	3	-23672	2209	17	-175	0.0	--	0.76	-2.09	0.10	1.00	0.20	2.23	0.09	--	--	
½	4	-21470	1943	16	-154	0.0	--	0.76	-1.90	0.09	1.00	0.17	2.08	0.08	--	--	
½	5	-20799	1854	15	-148	0.0	--	0.76	-1.84	0.09	1.00	0.16	2.04	0.08	--	--	
0	2	-15553	1262	-23	207	--	1.3	0.95	-2.75	0.41	1.00	0.22	2.72	0.25	--	--	
0	3	-11659	900	-18	147	--	1.3	0.95	-2.06	0.10	1.00	0.16	2.20	0.07	--	--	
0	4	-10826	768	-18	127	--	1.2	0.96	-1.91	0.09	1.00	0.14	2.09	0.06	--	--	
0	5	-10578	723	-18	119	--	1.1	0.96	-1.87	0.09	1.00	0.13	2.06	0.06	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **0.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 62 Descrizione: Maschio murario n. 62 interno
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-39927	2379	-1615	1635	0.0	5.6	0.66	-3.83	0.63	1.00	0.23	3.53	0.19	--	--	
l	3	-29565	1784	-1159	1195	0.0	5.5	0.66	-2.83	0.15	1.00	0.17	2.78	0.06	--	--	
l	4	-27028	1675	-994	1064	0.0	5.5	0.66	-2.59	0.14	1.00	0.16	2.60	0.06	--	--	
l	5	-26245	1643	-938	1023	0.0	5.5	0.66	-2.51	0.14	1.00	0.16	2.55	0.06	--	--	
½	2	-54460	2124	-311	-2603	0.0	--	0.79	-5.22	0.71	1.00	0.20	4.57	0.13	--	--	
½	3	-40476	1645	-225	-1946	0.0	--	0.79	-3.88	0.18	1.00	0.16	3.57	0.04	--	--	
½	4	-37311	1642	-199	-1810	0.0	--	0.79	-3.57	0.16	1.00	0.16	3.34	0.05	--	--	
½	5	-36334	1645	-190	-1769	0.0	--	0.79	-3.48	0.16	1.00	0.16	3.27	0.05	--	--	
0	2	-53076	1658	1455	-1256	--	2.4	0.95	-5.09	0.73	1.00	0.16	4.47	0.11	--	--	
0	3	-39561	1265	1038	-914	--	2.3	0.95	-3.79	0.18	1.00	0.12	3.50	0.03	--	--	
0	4	-36697	1229	882	-801	--	2.2	0.96	-3.52	0.17	1.00	0.12	3.30	0.04	--	--	
0	5	-35818	1219	830	-764	--	2.1	0.96	-3.43	0.16	1.00	0.12	3.23	0.04	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 63 Descrizione: Maschio murario n. 63 intrno
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-17187	245	-770	0	0.0	4.2	0.69	-2.92	0.45	1.00	0.04	2.85	0.04	--	--	
l	3	-12783	183	-554	0	0.0	4.2	0.69	-2.17	0.11	1.00	0.03	2.29	0.01	--	--	
l	4	-11736	182	-479	0	0.0	4.1	0.69	-2.00	0.10	1.00	0.03	2.16	0.01	--	--	
l	5	-11419	182	-454	0	0.0	4.1	0.69	-1.94	0.10	1.00	0.03	2.12	0.01	--	--	
½	2	-18293	864	-131	0	0.0	--	0.82	-3.11	0.41	1.00	0.15	2.99	0.15	--	--	
½	3	-13642	655	-92	0	0.0	--	0.82	-2.32	0.10	1.00	0.11	2.40	0.05	--	--	
½	4	-12607	617	-76	0	0.0	--	0.82	-2.14	0.09	1.00	0.10	2.27	0.05	--	--	
½	5	-12295	606	-70	0	0.0	--	0.82	-2.09	0.09	1.00	0.10	2.23	0.05	--	--	
0	2	-17887	1339	498	0	--	0.0	1.00	-3.04	0.40	1.00	0.23	2.94	0.23	--	--	
0	3	-13377	1018	362	0	--	0.0	1.00	-2.28	0.10	1.00	0.17	2.37	0.07	--	--	
0	4	-12430	972	321	0	--	0.0	1.00	-2.11	0.09	1.00	0.17	2.25	0.07	--	--	
0	5	-12148	959	307	0	--	0.0	1.00	-2.07	0.09	1.00	0.16	2.21	0.07	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 64 Descrizione: Maschio murario n. 64 interno
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-23436	1139	-986	706	0.0	2.9	0.74	-2.77	0.40	1.00	0.13	2.74	0.15	--	--	
l	3	-17495	853	-709	524	0.0	2.8	0.74	-2.07	0.10	1.00	0.10	2.21	0.05	--	--	
l	4	-16091	820	-615	479	0.0	2.9	0.74	-1.90	0.09	1.00	0.10	2.09	0.05	--	--	
l	5	-15669	807	-584	464	0.0	2.9	0.74	-1.85	0.09	1.00	0.10	2.05	0.05	--	--	
½	2	-31423	4172	145	-535	0.0	--	0.85	-3.72	0.47	1.00	0.49	3.45	0.43	--	--	
½	3	-23480	3091	112	-401	0.0	--	0.85	-2.78	0.12	1.00	0.37	2.74	0.13	--	--	
½	4	-21724	2845	107	-374	0.0	--	0.85	-2.57	0.11	1.00	0.34	2.59	0.13	--	--	
½	5	-21191	2766	106	-366	0.0	--	0.85	-2.51	0.11	1.00	0.33	2.54	0.13	--	--	
0	2	-37757	7818	820	-1748	--	4.6	0.88	-4.47	0.64	1.00	0.93	4.01	0.69	--	--	
0	3	-28227	5815	606	-1303	--	4.6	0.88	-3.34	0.16	1.00	0.69	3.17	0.22	--	--	
0	4	-26193	5373	560	-1200	--	4.6	0.88	-3.10	0.15	1.00	0.64	2.98	0.21	--	--	
0	5	-25571	5234	544	-1168	--	4.6	0.88	-3.03	0.14	1.00	0.62	2.93	0.21	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **0.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 66 Descrizione: Maschio murario n. 66 interno
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	2	-11322	931	79	269	0.0	4.3	0.69	-2.28	0.35	1.00	0.19	2.37	0.24	--	--	
l	3	-8454	673	58	202	0.0	4.3	0.69	-1.70	0.09	1.00	0.14	1.94	0.07	--	--	
l	4	-7775	576	54	187	0.0	4.2	0.69	-1.56	0.08	1.00	0.12	1.83	0.06	--	--	
l	5	-7576	546	52	183	0.0	4.2	0.69	-1.52	0.08	1.00	0.11	1.80	0.06	--	--	
½	2	-18416	582	-26	-53	0.0	--	0.82	-3.71	0.49	1.00	0.12	3.44	0.10	--	--	
½	3	-13820	397	-17	-43	0.0	--	0.82	-2.78	0.12	1.00	0.08	2.75	0.03	--	--	
½	4	-12908	293	-9	-48	0.0	--	0.82	-2.60	0.11	1.00	0.06	2.61	0.02	--	--	
½	5	-12634	259	-7	-50	0.0	--	0.82	-2.54	0.11	1.00	0.05	2.57	0.02	--	--	
0	2	-24593	3852	155	-427	--	1.7	0.93	-4.95	0.70	1.00	0.77	4.37	0.53	--	--	
0	3	-18393	2849	115	-318	--	1.7	0.93	-3.70	0.17	1.00	0.57	3.44	0.17	--	--	
0	4	-17102	2599	105	-292	--	1.7	0.93	-3.44	0.16	1.00	0.52	3.24	0.16	--	--	
0	5	-16709	2521	102	-285	--	1.7	0.93	-3.36	0.16	1.00	0.51	3.18	0.16	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 67 Descrizione: Maschio murario n. 67 interno scala
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-64420	7061	-289	-3349	0.0	2.5	0.76	-2.67	0.38	1.00	0.29	2.66	0.33	--	--	
l	3	-48500	5230	-222	-2556	0.0	2.5	0.76	-2.01	0.09	1.00	0.22	2.17	0.10	--	--	
l	4	-45698	4858	-222	-2442	0.0	2.5	0.76	-1.89	0.09	1.00	0.20	2.08	0.10	--	--	
l	5	-44866	4732	-222	-2411	0.0	2.5	0.76	-1.86	0.09	1.00	0.20	2.05	0.10	--	--	
½	2	-120303	8571	-284	9307	0.0	--	0.86	-3.36	0.42	1.00	0.24	3.18	0.23	--	--	
½	3	-90753	6297	-221	6850	0.0	--	0.86	-2.53	0.11	1.00	0.18	2.56	0.07	--	--	
½	4	-85890	5714	-225	6180	0.0	--	0.86	-2.40	0.10	1.00	0.16	2.46	0.06	--	--	
½	5	-84455	5523	-226	5977	0.0	--	0.86	-2.36	0.10	1.00	0.15	2.43	0.06	--	--	
0	2	-81530	7578	-194	139	--	0.2	1.00	-3.97	0.50	1.00	0.37	3.64	0.30	--	--	
0	3	-61409	5551	-136	167	--	0.3	1.00	-2.99	0.12	1.00	0.27	2.90	0.09	--	--	
0	4	-58025	5026	-111	265	--	0.5	1.00	-2.83	0.12	1.00	0.24	2.78	0.09	--	--	
0	5	-57011	4850	-102	292	--	0.5	0.99	-2.78	0.12	1.00	0.24	2.74	0.09	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 68 Descrizione: Maschio murario n. 68 interno scala
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-31558	3822	70	671	0.0	1.9	0.78	-2.45	0.34	1.00	0.30	2.50	0.36	--	--	
l	3	-23829	2847	41	491	0.0	1.8	0.79	-1.85	0.08	1.00	0.22	2.05	0.11	--	--	
l	4	-22498	2746	13	446	0.0	1.8	0.79	-1.75	0.08	1.00	0.21	1.97	0.11	--	--	
l	5	-22119	2702	4	431	0.0	1.8	0.79	-1.72	0.08	1.00	0.21	1.95	0.11	--	--	
½	2	-49291	5841	-32	867	0.0	--	0.87	-2.82	0.35	1.00	0.33	2.77	0.36	--	--	
½	3	-37218	4342	-40	658	0.0	--	0.87	-2.13	0.09	1.00	0.25	2.26	0.11	--	--	
½	4	-35202	4132	-69	650	0.0	--	0.87	-2.01	0.08	1.00	0.24	2.17	0.11	--	--	
½	5	-34618	4050	-78	643	0.0	--	0.87	-1.98	0.08	1.00	0.23	2.14	0.11	--	--	
0	2	-46876	6027	493	57	--	0.1	1.00	-3.40	0.42	1.00	0.44	3.21	0.41	--	--	
0	3	-35389	4481	380	37	--	0.1	1.00	-2.57	0.11	1.00	0.32	2.58	0.13	--	--	
0	4	-33548	4218	386	22	--	0.1	1.00	-2.43	0.10	1.00	0.31	2.48	0.12	--	--	
0	5	-33005	4126	387	16	--	0.0	1.00	-2.39	0.10	1.00	0.30	2.46	0.12	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 69 Descrizione: Maschio murario n. 69 interno
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-31723	6430	-488	-2885	0.0	2.2	0.75	-2.56	0.37	1.00	0.52	2.58	0.60	--	--	
l	3	-23532	4697	-352	-2128	0.0	2.2	0.75	-1.90	0.09	1.00	0.38	2.08	0.18	--	--	
l	4	-21418	4295	-306	-2028	0.0	2.1	0.75	-1.73	0.08	1.00	0.35	1.96	0.18	--	--	
l	5	-20776	4150	-291	-1986	0.0	2.1	0.75	-1.68	0.08	1.00	0.33	1.92	0.17	--	--	
½	2	-67672	12607	-63	-6989	0.0	--	0.85	-2.78	0.35	1.00	0.52	2.75	0.57	--	--	
½	3	-50397	9216	-45	-5201	0.0	--	0.85	-2.07	0.09	1.00	0.38	2.21	0.17	--	--	
½	4	-46368	8427	-38	-4879	0.0	--	0.85	-1.91	0.08	1.00	0.35	2.09	0.17	--	--	
½	5	-45139	8144	-36	-4769	0.0	--	0.85	-1.86	0.08	1.00	0.34	2.05	0.16	--	--	
0	2	-53883	10740	815	-1820	--	3.4	0.96	-3.29	0.43	1.00	0.66	3.13	0.63	--	--	
0	3	-40266	7864	589	-1394	--	3.5	0.96	-2.46	0.11	1.00	0.48	2.50	0.19	--	--	
0	4	-37416	7166	512	-1374	--	3.7	0.96	-2.29	0.10	1.00	0.44	2.37	0.18	--	--	
0	5	-36534	6925	487	-1372	--	3.8	0.96	-2.23	0.10	1.00	0.42	2.33	0.18	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **0.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 70 Descrizione: Maschio murario n. 70 interno
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-22877	1070	-778	-160	0.0	3.9	0.68	-2.66	0.42	1.00	0.12	2.65	0.14	--	--	
l	3	-16959	776	-560	-118	0.0	3.9	0.68	-1.97	0.10	1.00	0.09	2.14	0.04	--	--	
l	4	-15553	692	-484	-108	0.0	3.7	0.68	-1.81	0.09	1.00	0.08	2.02	0.04	--	--	
l	5	-15109	664	-459	-105	0.0	3.7	0.68	-1.76	0.09	1.00	0.08	1.98	0.04	--	--	
½	2	-30172	5403	-149	-118	0.0	--	0.80	-3.45	0.46	1.00	0.62	3.25	0.57	--	--	
½	3	-22503	4008	-107	-87	0.0	--	0.81	-2.58	0.11	1.00	0.46	2.59	0.18	--	--	
½	4	-20867	3709	-92	-81	0.0	--	0.81	-2.39	0.11	1.00	0.42	2.45	0.17	--	--	
½	5	-20357	3613	-87	-79	0.0	--	0.81	-2.33	0.10	1.00	0.41	2.41	0.17	--	--	
0	2	-35520	6831	581	305	--	0.9	0.98	-4.07	0.55	1.00	0.78	3.71	0.63	--	--	
0	3	-26562	5073	418	226	--	0.9	0.98	-3.04	0.14	1.00	0.58	2.94	0.20	--	--	
0	4	-24799	4692	361	209	--	0.8	0.98	-2.84	0.13	1.00	0.54	2.79	0.19	--	--	
0	5	-24250	4570	343	203	--	0.8	0.98	-2.78	0.12	1.00	0.52	2.74	0.19	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 71 Descrizione: Maschio murario n. 71 interno
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-11194	831	-8	0	0.0	4.7	0.66	-2.23	0.36	1.00	0.17	2.33	0.21	--	--	
l	3	-8353	617	-5	0	0.0	4.7	0.65	-1.67	0.09	1.00	0.12	1.91	0.06	--	--	
l	4	-7686	553	-2	0	0.0	4.7	0.66	-1.53	0.08	1.00	0.11	1.81	0.06	--	--	
l	5	-7487	535	-1	0	0.0	4.7	0.65	-1.49	0.08	1.00	0.11	1.78	0.06	--	--	
½	2	-17199	21	-26	0	0.0	--	0.79	-3.43	0.47	1.00	0.00	3.23	0.00	--	--	
½	3	-12848	14	-20	0	0.0	--	0.79	-2.56	0.12	1.00	0.00	2.58	0.00	--	--	
½	4	-11900	0	-17	0	0.0	--	0.79	-2.37	0.11	1.00	0.00	2.44	0.00	--	--	
½	5	-11615	3	-16	0	0.0	--	0.79	-2.32	0.11	1.00	0.00	2.40	0.00	--	--	
0	2	-22337	3344	15	0	--	0.0	1.00	-4.46	0.61	1.00	0.67	4.00	0.50	--	--	
0	3	-16703	2499	10	0	--	0.0	1.00	-3.33	0.15	1.00	0.50	3.16	0.16	--	--	
0	4	-15540	2326	9	0	--	0.0	1.00	-3.10	0.14	1.00	0.46	2.98	0.16	--	--	
0	5	-15184	2274	9	0	--	0.0	1.00	-3.03	0.14	1.00	0.45	2.93	0.15	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 72 Descrizione: Maschio murario n. 72 interno
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-67037	7590	2902	-3044	0.0	4.9	0.67	-1.97	0.31	1.00	0.22	2.13	0.31	--	--	
l	3	-49791	5553	2089	-2143	0.0	4.8	0.67	-1.46	0.08	1.00	0.16	1.76	0.09	--	--	
l	4	-45604	5128	1813	-2077	0.0	4.8	0.68	-1.34	0.07	1.00	0.15	1.66	0.09	--	--	
l	5	-44314	4969	1721	-2005	0.0	4.7	0.68	-1.30	0.07	1.00	0.15	1.63	0.09	--	--	
½	2	-90826	11639	733	-17207	0.0	--	0.80	-2.32	0.31	1.00	0.30	2.40	0.37	--	--	
½	3	-67835	8591	536	-12832	0.0	--	0.80	-1.73	0.08	1.00	0.22	1.96	0.11	--	--	
½	4	-62857	7915	480	-12105	0.0	--	0.81	-1.61	0.07	1.00	0.20	1.87	0.11	--	--	
½	5	-61336	7688	461	-11844	0.0	--	0.81	-1.57	0.07	1.00	0.20	1.84	0.11	--	--	
0	2	-92906	11190	-2369	-9061	--	9.8	0.94	-2.60	0.37	1.00	0.31	2.61	0.36	--	--	
0	3	-69668	8270	-1698	-6786	--	9.7	0.94	-1.95	0.09	1.00	0.23	2.12	0.11	--	--	
0	4	-65198	7608	-1456	-6465	--	9.9	0.94	-1.82	0.09	1.00	0.21	2.03	0.10	--	--	
0	5	-63827	7389	-1376	-6354	--	10.0	0.94	-1.78	0.08	1.00	0.21	2.00	0.10	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 73 Descrizione: Maschio murario n. 73 interno
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-10011	178	32	0	0.0	1.7	0.79	-1.91	0.26	1.00	0.03	2.09	0.05	--	--	
l	3	-7486	130	24	0	0.0	1.7	0.79	-1.43	0.06	1.00	0.02	1.73	0.01	--	--	
l	4	-6855	127	25	0	0.0	1.7	0.79	-1.31	0.06	1.00	0.02	1.64	0.01	--	--	
l	5	-6668	124	25	0	0.0	1.7	0.79	-1.27	0.06	1.00	0.02	1.62	0.01	--	--	
½	2	-20727	1252	-149	0	0.0	--	0.87	-3.96	0.49	1.00	0.24	3.63	0.20	--	--	
½	3	-15481	922	-106	0	0.0	--	0.87	-2.96	0.12	1.00	0.18	2.88	0.06	--	--	
½	4	-14298	855	-91	0	0.0	--	0.87	-2.73	0.11	1.00	0.16	2.71	0.06	--	--	
½	5	-13942	831	-86	0	0.0	--	0.87	-2.66	0.11	1.00	0.16	2.66	0.06	--	--	
0	2	-21737	430	104	0	--	0.0	1.00	-4.15	0.51	1.00	0.08	3.77	0.07	--	--	
0	3	-16282	334	69	0	--	0.0	1.00	-3.11	0.13	1.00	0.06	2.99	0.02	--	--	
0	4	-15093	307	49	0	--	0.0	1.00	-2.88	0.12	1.00	0.06	2.82	0.02	--	--	
0	5	-14743	302	42	0	--	0.0	1.00	-2.82	0.12	1.00	0.06	2.77	0.02	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 74 Descrizione: Maschio murario n. 74 interno
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-8540	2442	-291	0	0.0	1.6	0.80	-3.03	0.41	1.00	0.87	2.93	0.89	--	--	
l	3	-6406	1818	-204	0	0.0	1.5	0.80	-2.27	0.10	1.00	0.64	2.36	0.27	--	--	
l	4	-5958	1671	-162	0	0.0	1.6	0.80	-2.11	0.09	1.00	0.59	2.24	0.26	--	--	
l	5	-5826	1626	-148	0	0.0	1.6	0.80	-2.06	0.09	1.00	0.58	2.21	0.26	--	--	
½	2	-35676	8003	-554	-3	0.0	--	0.87	-4.65	0.57	1.00	1.04	4.15	0.75	--	--	
½	3	-26681	5962	-378	-3	0.0	--	0.87	-3.48	0.14	1.00	0.78	3.27	0.24	--	--	
½	4	-24746	5492	-279	-5	0.0	--	0.87	-3.23	0.13	1.00	0.72	3.08	0.23	--	--	
½	5	-24162	5347	-247	-5	0.0	--	0.87	-3.15	0.13	1.00	0.70	3.02	0.23	--	--	
0	2	-19334	834	569	0	--	0.0	1.00	-5.45	0.67	1.00	0.24	4.75	0.15	--	--	
0	3	-14537	646	411	0	--	0.0	1.00	-4.10	0.17	1.00	0.18	3.73	0.05	--	--	
0	4	-13618	628	356	0	--	0.0	1.00	-3.84	0.16	1.00	0.18	3.54	0.05	--	--	
0	5	-13349	625	339	0	--	0.0	1.00	-3.77	0.15	1.00	0.18	3.48	0.05	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 75 Descrizione: Maschio murario n. 75 interno
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-61892	6505	-3690	2218	0.0	1.8	0.79	-3.12	0.42	1.00	0.33	3.00	0.33	--	--	
l	3	-46178	4836	-2630	1516	0.0	1.8	0.79	-2.33	0.11	1.00	0.24	2.41	0.10	--	--	
l	4	-42280	4329	-2205	1170	0.0	1.7	0.79	-2.13	0.10	1.00	0.22	2.26	0.10	--	--	
l	5	-41127	4184	-2067	1050	0.0	1.7	0.79	-2.07	0.09	1.00	0.21	2.21	0.10	--	--	
½	2	-133905	7449	-602	-12424	0.0	--	0.87	-3.88	0.48	1.00	0.22	3.57	0.18	--	--	
½	3	-100231	5485	-387	-9315	0.0	--	0.87	-2.90	0.12	1.00	0.16	2.84	0.06	--	--	
½	4	-92757	4785	-231	-8611	0.0	--	0.87	-2.68	0.11	1.00	0.14	2.67	0.05	--	--	
½	5	-90531	4582	-180	-8408	0.0	--	0.87	-2.62	0.11	1.00	0.13	2.63	0.05	--	--	
0	2	-98320	1621	3263	-19246	--	19.6	0.81	-4.29	0.65	1.00	0.07	3.88	0.05	--	--	
0	3	-73831	1261	2333	-14384	--	19.5	0.81	-3.22	0.16	1.00	0.06	3.08	0.02	--	--	
0	4	-68998	1388	1981	-13324	--	19.3	0.81	-3.01	0.15	1.00	0.06	2.92	0.02	--	--	
0	5	-67568	1417	1866	-13008	--	19.3	0.81	-2.95	0.15	1.00	0.06	2.87	0.02	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **0.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 76 Descrizione: Maschio murario n. 76 interno
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-55807	3547	-2381	-3679	0.0	4.3	0.69	-2.32	0.36	1.00	0.15	2.40	0.18	--	--	
l	3	-41531	2584	-1689	-2724	0.0	4.2	0.69	-1.73	0.09	1.00	0.11	1.95	0.05	--	--	
l	4	-38265	2284	-1417	-2510	0.0	4.1	0.69	-1.59	0.08	1.00	0.09	1.85	0.05	--	--	
l	5	-37240	2185	-1326	-2440	0.0	4.1	0.69	-1.55	0.08	1.00	0.09	1.82	0.05	--	--	
½	2	-60683	4389	125	127	0.0	--	0.82	-2.52	0.33	1.00	0.18	2.55	0.21	--	--	
½	3	-45397	3206	99	96	0.0	--	0.82	-1.89	0.08	1.00	0.13	2.07	0.06	--	--	
½	4	-42258	2859	103	49	0.0	--	0.82	-1.76	0.08	1.00	0.12	1.98	0.06	--	--	
½	5	-41293	2744	104	41	0.0	--	0.82	-1.72	0.07	1.00	0.11	1.95	0.06	--	--	
0	2	-68274	6891	2853	1619	--	2.4	0.98	-2.84	0.38	1.00	0.29	2.79	0.31	--	--	
0	3	-51271	5088	2049	1184	--	2.3	0.98	-2.13	0.09	1.00	0.21	2.26	0.09	--	--	
0	4	-48146	4609	1764	1059	--	2.2	0.98	-2.00	0.09	1.00	0.19	2.16	0.09	--	--	
0	5	-47201	4457	1670	1020	--	2.2	0.98	-1.96	0.09	1.00	0.19	2.13	0.09	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **0.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 77 Descrizione: Maschio murario n. 77 interno
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-3186	122	35	0	0.0	4.7	0.68	-1.91	0.30	1.00	0.07	2.09	0.11	--	--	
l	3	-2373	87	26	0	0.0	4.8	0.68	-1.42	0.07	1.00	0.05	1.72	0.03	--	--	
l	4	-2151	84	24	0	0.0	4.7	0.68	-1.29	0.07	1.00	0.05	1.63	0.03	--	--	
l	5	-2086	81	24	0	0.0	4.7	0.68	-1.25	0.07	1.00	0.05	1.60	0.03	--	--	
½	2	-13389	475	148	0	0.0	--	0.81	-2.00	0.27	1.00	0.07	2.16	0.10	--	--	
½	3	-10005	336	110	0	0.0	--	0.81	-1.50	0.07	1.00	0.05	1.78	0.03	--	--	
½	4	-9218	312	102	0	0.0	--	0.81	-1.38	0.06	1.00	0.05	1.69	0.03	--	--	
½	5	-8986	300	99	0	0.0	--	0.81	-1.34	0.06	1.00	0.04	1.67	0.03	--	--	
0	2	-8271	393	70	0	--	0.0	1.00	-2.47	0.33	1.00	0.12	2.52	0.14	--	--	
0	3	-6197	283	52	0	--	0.0	1.00	-1.85	0.08	1.00	0.08	2.05	0.04	--	--	
0	4	-5773	252	45	0	--	0.0	1.00	-1.73	0.08	1.00	0.08	1.95	0.04	--	--	
0	5	-5643	241	43	0	--	0.0	1.00	-1.69	0.07	1.00	0.07	1.93	0.04	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **0.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 114 Descrizione: Maschio murario n. 114 interno
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-64174	6368	-5374	9681	0.0	6.0	0.68	-2.17	0.34	1.00	0.22	2.29	0.28	--	--	
l	3	-47822	4665	-3861	7103	0.0	5.9	0.68	-1.62	0.08	1.00	0.16	1.87	0.08	--	--	
l	4	-44366	4423	-3349	6618	0.0	5.7	0.69	-1.50	0.08	1.00	0.15	1.79	0.08	--	--	
l	5	-43267	4312	-3177	6435	0.0	5.6	0.69	-1.46	0.08	1.00	0.15	1.76	0.08	--	--	
½	2	-119727	14955	-4780	382	0.0	--	0.81	-2.51	0.33	1.00	0.31	2.54	0.37	--	--	
½	3	-89443	11120	-3440	502	0.0	--	0.82	-1.87	0.08	1.00	0.23	2.06	0.11	--	--	
½	4	-83519	10613	-2993	1112	0.0	--	0.82	-1.75	0.08	1.00	0.22	1.97	0.11	--	--	
½	5	-81653	10411	-2843	1283	0.0	--	0.82	-1.71	0.07	1.00	0.22	1.94	0.11	--	--	
0	2	-95541	16306	1987	-7020	--	7.3	0.95	-2.96	0.41	1.00	0.51	2.88	0.53	--	--	
0	3	-71693	12152	1382	-5046	--	7.0	0.95	-2.22	0.10	1.00	0.38	2.33	0.16	--	--	
0	4	-67562	11456	1136	-4183	--	6.2	0.95	-2.09	0.10	1.00	0.35	2.23	0.16	--	--	
0	5	-66268	11213	1052	-3928	--	5.9	0.96	-2.05	0.09	1.00	0.35	2.20	0.16	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cm² fvk0: **0.66** kg/cm²
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 115 Descrizione: Maschio murario n. 115
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-73161	8986	173	-3604	0.0	3.1	0.77	-2.28	0.32	1.00	0.28	2.37	0.35	--	--	
l	3	-54645	6756	122	-2674	0.0	3.0	0.78	-1.70	0.08	1.00	0.21	1.94	0.11	--	--	
l	4	-50982	6295	119	-2567	0.0	2.9	0.78	-1.59	0.07	1.00	0.20	1.85	0.11	--	--	
l	5	-49827	6161	119	-2524	0.0	2.8	0.78	-1.55	0.07	1.00	0.19	1.82	0.11	--	--	
1/2	2	-91928	11779	-210	9817	0.0	--	0.88	-2.86	0.35	1.00	0.37	2.81	0.39	--	--	
1/2	3	-68914	8859	-164	7354	0.0	--	0.88	-2.15	0.09	1.00	0.28	2.27	0.12	--	--	
1/2	4	-64872	8301	-166	6796	0.0	--	0.88	-2.02	0.08	1.00	0.26	2.17	0.12	--	--	
1/2	5	-63596	8137	-165	6643	0.0	--	0.88	-1.98	0.08	1.00	0.25	2.14	0.12	--	--	
0	2	-99251	9960	-377	3645	--	3.7	0.97	-3.09	0.39	1.00	0.31	2.98	0.31	--	--	
0	3	-74633	7501	-253	2791	--	3.7	0.97	-2.32	0.10	1.00	0.23	2.40	0.10	--	--	
0	4	-70880	7041	-170	2771	--	3.9	0.97	-2.21	0.09	1.00	0.22	2.32	0.09	--	--	
0	5	-69700	6908	-144	2760	--	4.0	0.97	-2.17	0.09	1.00	0.22	2.29	0.09	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **0.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 117 Descrizione: Maschio murario n. 117 interno
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-20027	1771	-2226	0	0.0	4.3	0.73	-2.57	0.38	1.00	0.23	2.58	0.26	--	--	
l	3	-15016	1275	-1636	0	0.0	4.1	0.73	-1.92	0.09	1.00	0.16	2.10	0.08	--	--	
l	4	-14080	1102	-1481	0	0.0	3.8	0.75	-1.80	0.09	1.00	0.14	2.01	0.07	--	--	
l	5	-13791	1044	-1430	0	0.0	3.7	0.75	-1.77	0.08	1.00	0.13	1.99	0.07	--	--	
½	2	-23126	5209	-776	0	0.0	--	0.85	-2.96	0.37	1.00	0.67	2.88	0.69	--	--	
½	3	-17412	3834	-576	0	0.0	--	0.85	-2.23	0.09	1.00	0.49	2.33	0.21	--	--	
½	4	-16468	3506	-531	0	0.0	--	0.86	-2.11	0.09	1.00	0.45	2.24	0.20	--	--	
½	5	-16179	3395	-517	0	0.0	--	0.86	-2.07	0.09	1.00	0.44	2.21	0.20	--	--	
0	2	-24343	6441	441	0	--	0.0	1.00	-3.12	0.39	1.00	0.83	3.00	0.83	--	--	
0	3	-18380	4723	302	0	--	0.0	1.00	-2.36	0.10	1.00	0.61	2.43	0.25	--	--	
0	4	-17514	4297	233	0	--	0.0	1.00	-2.24	0.09	1.00	0.55	2.34	0.23	--	--	
0	5	-17256	4152	209	0	--	0.0	1.00	-2.21	0.09	1.00	0.53	2.32	0.23	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 119 Descrizione: Maschio murario n. 119 interno
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-9517	1718	-238	0	0.0	4.6	0.72	-2.36	0.35	1.00	0.43	2.43	0.53	--	--	
l	3	-7123	1269	-174	0	0.0	4.7	0.71	-1.77	0.09	1.00	0.31	1.99	0.16	--	--	
l	4	-6673	1173	-156	0	0.0	4.9	0.71	-1.66	0.08	1.00	0.29	1.90	0.15	--	--	
l	5	-6529	1140	-151	0	0.0	4.9	0.71	-1.62	0.08	1.00	0.28	1.88	0.15	--	--	
½	2	-20384	3932	9	0	0.0	--	0.84	-5.06	0.64	1.00	0.98	4.45	0.66	--	--	
½	3	-15280	2919	8	0	0.0	--	0.84	-3.79	0.16	1.00	0.72	3.50	0.21	--	--	
½	4	-14375	2711	11	0	0.0	--	0.84	-3.57	0.15	1.00	0.67	3.34	0.20	--	--	
½	5	-14088	2642	12	0	0.0	--	0.84	-3.50	0.15	1.00	0.66	3.28	0.20	--	--	
0	2	-14603	1671	131	0	--	0.0	1.00	-3.62	0.46	1.00	0.41	3.38	0.37	--	--	
0	3	-11053	1221	100	0	--	0.0	1.00	-2.74	0.12	1.00	0.30	2.72	0.11	--	--	
0	4	-10562	1105	101	0	--	0.0	1.00	-2.62	0.11	1.00	0.27	2.63	0.10	--	--	
0	5	-10412	1065	101	0	--	0.0	1.00	-2.58	0.11	1.00	0.26	2.60	0.10	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 125 Descrizione: Maschio murario n. 125 verso portico
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-64086	6453	9971	-17156	0.0	12.4	0.50	-3.79	0.81	1.00	0.38	3.51	0.33	--	--	
l	3	-47194	4552	7167	-12309	0.0	12.4	0.50	-2.79	0.20	1.00	0.27	2.76	0.10	--	--	
l	4	-43036	3980	6186	-10910	0.0	12.4	0.50	-2.55	0.18	1.00	0.24	2.57	0.09	--	--	
l	5	-41716	3787	5859	-10438	0.0	12.4	0.50	-2.47	0.18	1.00	0.22	2.51	0.09	--	--	
½	2	-103497	1379	3653	-26408	0.0	--	0.68	-3.46	0.54	1.00	0.05	3.25	0.04	--	--	
½	3	-76863	1307	2652	-19117	0.0	--	0.68	-2.57	0.13	1.00	0.04	2.59	0.02	--	--	
½	4	-70994	1476	2351	-17158	0.0	--	0.68	-2.37	0.12	1.00	0.05	2.44	0.02	--	--	
½	5	-69164	1543	2250	-16500	0.0	--	0.68	-2.31	0.12	1.00	0.05	2.39	0.02	--	--	
0	2	-87495	7015	-4682	-14086	--	16.1	0.81	-4.44	0.86	1.00	0.36	3.99	0.27	--	--	
0	3	-65035	5486	-3361	-10399	--	16.0	0.81	-3.30	0.21	1.00	0.28	3.13	0.09	--	--	
0	4	-60341	5346	-2881	-9502	--	15.7	0.81	-3.06	0.20	1.00	0.27	2.95	0.09	--	--	
0	5	-58850	5311	-2721	-9214	--	15.7	0.81	-2.98	0.19	1.00	0.27	2.90	0.09	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 126 Descrizione: Maschio murario n. 126 verso portico
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-20526	2412	-132	-215	0.0	12.4	0.50	-2.14	0.46	1.00	0.25	2.26	0.33	--	--	
l	3	-15402	1818	-86	-164	0.0	12.4	0.50	-1.60	0.11	1.00	0.19	1.86	0.10	--	--	
l	4	-14406	1743	-53	-154	0.0	12.4	0.50	-1.50	0.11	1.00	0.18	1.79	0.10	--	--	
l	5	-14112	1718	-42	-152	0.0	12.4	0.50	-1.47	0.11	1.00	0.18	1.76	0.10	--	--	
½	2	-28321	3638	221	867	0.0	--	0.68	-2.95	0.46	1.00	0.38	2.87	0.40	--	--	
½	3	-21248	2707	176	643	0.0	--	0.68	-2.21	0.12	1.00	0.28	2.32	0.12	--	--	
½	4	-19971	2528	192	596	0.0	--	0.68	-2.08	0.11	1.00	0.26	2.22	0.12	--	--	
½	5	-19576	2466	196	582	0.0	--	0.68	-2.04	0.11	1.00	0.26	2.19	0.12	--	--	
0	2	-28066	2231	231	198	--	0.7	0.98	-2.92	0.47	1.00	0.23	2.85	0.24	--	--	
0	3	-21147	1669	177	161	--	0.8	0.98	-2.20	0.12	1.00	0.17	2.31	0.08	--	--	
0	4	-20080	1544	178	174	--	0.9	0.98	-2.09	0.11	1.00	0.16	2.23	0.07	--	--	
0	5	-19754	1509	177	179	--	0.9	0.98	-2.06	0.11	1.00	0.16	2.20	0.07	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 127 Descrizione: Maschio murario n. 127 verso portico
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-27965	499	2477	865	0.0	12.4	0.50	-2.76	0.59	1.00	0.05	2.73	0.05	--	--	
l	3	-20858	263	1787	631	0.0	12.4	0.50	-2.06	0.15	1.00	0.03	2.20	0.01	--	--	
l	4	-19379	113	1559	572	0.0	12.4	0.50	-1.91	0.14	1.00	0.01	2.09	0.01	--	--	
l	5	-18917	52	1483	551	0.0	12.4	0.50	-1.87	0.13	1.00	0.01	2.06	0.00	--	--	
½	2	-31770	17	483	0	0.0	--	0.68	-3.35	0.52	1.00	0.00	3.17	0.00	--	--	
½	3	-23901	131	356	0	0.0	--	0.68	-2.52	0.13	1.00	0.01	2.55	0.01	--	--	
½	4	-22619	279	328	0	0.0	--	0.68	-2.38	0.12	1.00	0.03	2.45	0.01	--	--	
½	5	-22221	334	319	0	0.0	--	0.68	-2.34	0.12	1.00	0.04	2.42	0.01	--	--	
0	2	-35823	5160	-1378	0	--	0.0	1.00	-3.77	0.59	1.00	0.54	3.49	0.47	--	--	
0	3	-26891	3760	-992	0	--	0.0	1.00	-2.83	0.15	1.00	0.40	2.78	0.14	--	--	
0	4	-25448	3403	-855	0	--	0.0	1.00	-2.68	0.14	1.00	0.36	2.67	0.13	--	--	
0	5	-24992	3279	-809	0	--	0.0	1.00	-2.63	0.14	1.00	0.35	2.63	0.13	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **0.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 130 Descrizione: Maschio murario n. 130 interno
altezza calcolata: 390.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm				kg/cm ²		kg/cm ²					
l	2	-24133	1723	-126	630	0.0	13.3	0.51	-2.09	0.44	1.00	0.15	2.23	0.20	--	--	
l	3	-18143	1371	-90	456	0.0	13.3	0.51	-1.57	0.11	1.00	0.12	1.84	0.06	--	--	
l	4	-17236	1529	-81	371	0.0	13.3	0.51	-1.49	0.11	1.00	0.13	1.78	0.07	--	--	
l	5	-16941	1576	-78	348	0.0	13.3	0.51	-1.47	0.10	1.00	0.14	1.76	0.08	--	--	
½	2	-35931	1130	-264	-1423	0.0	--	0.69	-3.11	0.48	1.00	0.10	3.00	0.10	--	--	
½	3	-27046	952	-190	-1086	0.0	--	0.69	-2.34	0.12	1.00	0.08	2.42	0.03	--	--	
½	4	-25783	1192	-173	-1088	0.0	--	0.69	-2.23	0.12	1.00	0.10	2.34	0.04	--	--	
½	5	-25373	1262	-167	-1086	0.0	--	0.69	-2.20	0.11	1.00	0.11	2.31	0.05	--	--	
0	2	-39138	845	-191	-766	--	2.0	0.96	-3.39	0.55	1.00	0.07	3.20	0.07	--	--	
0	3	-29411	699	-141	-570	--	1.9	0.96	-2.55	0.14	1.00	0.06	2.57	0.02	--	--	
0	4	-27883	854	-130	-526	--	1.9	0.96	-2.42	0.13	1.00	0.07	2.47	0.03	--	--	
0	5	-27398	897	-127	-510	--	1.9	0.96	-2.37	0.13	1.00	0.08	2.44	0.03	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 131 Descrizione: Maschio murario n. 131 interno
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-76961	1291	-3033	2777	0.0	13.3	0.51	-2.04	0.43	1.00	0.03	2.19	0.05	--	--	
l	3	-57841	955	-2172	1999	0.0	13.3	0.51	-1.54	0.11	1.00	0.03	1.81	0.01	--	--	
l	4	-55176	874	-1851	1689	0.0	13.3	0.51	-1.47	0.10	1.00	0.02	1.76	0.01	--	--	
l	5	-54294	845	-1745	1598	0.0	13.3	0.51	-1.44	0.10	1.00	0.02	1.74	0.01	--	--	
½	2	-97288	838	-2081	13400	0.0	--	0.69	-2.58	0.40	1.00	0.02	2.60	0.03	--	--	
½	3	-73322	719	-1505	10037	0.0	--	0.69	-1.95	0.10	1.00	0.02	2.12	0.01	--	--	
½	4	-70272	915	-1316	9451	0.0	--	0.69	-1.87	0.10	1.00	0.02	2.06	0.01	--	--	
½	5	-69266	978	-1253	9259	0.0	--	0.69	-1.84	0.10	1.00	0.03	2.04	0.01	--	--	
0	2	-111025	2314	-2163	9765	--	8.8	0.94	-2.95	0.49	1.00	0.06	2.87	0.06	--	--	
0	3	-83842	1840	-1581	7438	--	8.9	0.94	-2.23	0.12	1.00	0.05	2.33	0.02	--	--	
0	4	-80674	1986	-1423	7346	--	9.1	0.94	-2.14	0.12	1.00	0.05	2.27	0.02	--	--	
0	5	-79633	2035	-1371	7316	--	9.2	0.94	-2.12	0.12	1.00	0.05	2.25	0.02	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 132 Descrizione: Maschio murario n. 132 interno
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-17058	2944	297	0	0.0	13.3	0.51	-2.10	0.44	1.00	0.36	2.23	0.49	--	--	
l	3	-12818	2181	216	0	0.0	13.3	0.51	-1.58	0.11	1.00	0.27	1.84	0.15	--	--	
l	4	-12126	1955	194	0	0.0	13.3	0.51	-1.49	0.10	1.00	0.24	1.78	0.14	--	--	
l	5	-11915	1890	186	0	0.0	13.3	0.51	-1.46	0.10	1.00	0.23	1.76	0.13	--	--	
½	2	-21673	3359	166	0	0.0	--	0.69	-2.66	0.41	1.00	0.41	2.66	0.47	--	--	
½	3	-16309	2487	119	0	0.0	--	0.69	-2.00	0.10	1.00	0.31	2.16	0.14	--	--	
½	4	-15463	2248	106	0	0.0	--	0.69	-1.90	0.10	1.00	0.28	2.09	0.13	--	--	
½	5	-15203	2178	101	0	0.0	--	0.69	-1.87	0.10	1.00	0.27	2.06	0.13	--	--	
0	2	-23829	1770	-77	0	--	0.0	1.00	-2.93	0.46	1.00	0.22	2.86	0.23	--	--	
0	3	-17953	1287	-53	0	--	0.0	1.00	-2.21	0.11	1.00	0.16	2.31	0.07	--	--	
0	4	-17099	1108	-39	0	--	0.0	1.00	-2.10	0.11	1.00	0.14	2.24	0.06	--	--	
0	5	-16838	1055	-34	0	--	0.0	1.00	-2.07	0.11	1.00	0.13	2.21	0.06	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **1** Descrizione: Maschio murario n. 1 su corso valdocco
altezza calcolata: **410.00** cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-5163	10	-208	0	0.0	13.3	0.50	-0.85	0.18	1.00	0.00	1.30	0.00	--	--	
l	3	-3722	13	-150	0	0.0	13.3	0.50	-0.61	0.04	1.00	0.00	1.12	0.00	--	--	
l	4	-3277	68	-134	0	0.0	13.3	0.50	-0.54	0.04	1.00	0.01	1.06	0.01	--	--	
l	5	-3155	86	-129	0	0.0	13.3	0.50	-0.52	0.04	1.00	0.01	1.05	0.01	--	--	
½	2	-18413	1325	-102	-172	0.0	--	0.69	-1.42	0.22	1.00	0.10	1.72	0.18	--	--	
½	3	-13422	950	-77	-121	0.0	--	0.69	-1.03	0.05	1.00	0.07	1.44	0.05	--	--	
½	4	-11715	769	-57	-83	0.0	--	0.69	-0.90	0.05	1.00	0.06	1.34	0.04	--	--	
½	5	-11227	713	-52	-72	0.0	--	0.69	-0.86	0.05	1.00	0.05	1.31	0.04	--	--	
0	2	-9039	833	-91	0	--	0.0	1.00	-1.48	0.23	1.00	0.14	1.77	0.23	--	--	
0	3	-6711	589	-68	0	--	0.0	1.00	-1.10	0.06	1.00	0.10	1.49	0.07	--	--	
0	4	-6168	450	-56	0	--	0.0	1.00	-1.01	0.05	1.00	0.07	1.42	0.05	--	--	
0	5	-6024	406	-53	0	--	0.0	1.00	-0.99	0.05	1.00	0.07	1.40	0.05	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **2.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **2** Descrizione: Maschio murario n. 2 su corso Valdocco
altezza calcolata: **410.00** cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-23928	4949	-20659	-2177	0.0	17.4	0.52	-0.84	0.17	1.00	0.17	1.29	0.40	--	--	
l	3	-17241	3442	-14810	-1527	0.0	17.4	0.52	-0.60	0.04	1.00	0.12	1.11	0.11	--	--	
l	4	-14294	2523	-12705	-1172	0.0	17.4	0.52	-0.50	0.03	1.00	0.09	1.03	0.09	--	--	
l	5	-13403	2233	-12003	-1061	0.0	17.4	0.52	-0.47	0.03	1.00	0.08	1.01	0.08	--	--	
½	2	-71457	4047	-15545	-8156	0.0	--	0.70	-1.25	0.19	1.00	0.07	1.60	0.13	--	--	
½	3	-52452	2791	-11150	-5719	0.0	--	0.70	-0.92	0.05	1.00	0.05	1.35	0.04	--	--	
½	4	-45475	2080	-9573	-4349	0.0	--	0.70	-0.79	0.04	1.00	0.04	1.26	0.03	--	--	
½	5	-43435	1850	-9047	-3915	0.0	--	0.70	-0.76	0.04	1.00	0.03	1.23	0.03	--	--	
0	2	-47792	2024	9255	-1436	--	3.0	0.97	-1.67	0.26	1.00	0.07	1.91	0.11	--	--	
0	3	-35498	1395	6630	-1035	--	2.9	0.97	-1.24	0.07	1.00	0.05	1.59	0.03	--	--	
0	4	-32022	1040	5675	-830	--	2.6	0.97	-1.12	0.06	1.00	0.04	1.50	0.02	--	--	
0	5	-31007	926	5359	-762	--	2.5	0.97	-1.08	0.06	1.00	0.03	1.47	0.02	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **3** Descrizione: Maschio murario n. 3 su corso valdocco
altezza calcolata: **410.00** cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-20270	1676	-14243	21	0.0	13.3	0.50	-1.83	0.39	1.00	0.15	2.03	0.22	--	--	
l	3	-14585	1276	-10213	29	0.0	13.3	0.50	-1.32	0.09	1.00	0.12	1.65	0.07	--	--	
l	4	-12136	1257	-8741	80	0.0	13.3	0.50	-1.10	0.08	1.00	0.11	1.48	0.08	--	--	
l	5	-11381	1251	-8253	92	0.0	13.3	0.50	-1.03	0.07	1.00	0.11	1.43	0.08	--	--	
½	2	-41630	1235	-8405	636	0.0	--	0.69	-1.88	0.29	1.00	0.06	2.07	0.08	--	--	
½	3	-30462	968	-6028	517	0.0	--	0.69	-1.37	0.07	1.00	0.04	1.69	0.03	--	--	
½	4	-25786	1124	-5166	702	0.0	--	0.69	-1.16	0.06	1.00	0.05	1.53	0.03	--	--	
½	5	-24435	1160	-4881	746	0.0	--	0.69	-1.10	0.06	1.00	0.05	1.49	0.04	--	--	
0	2	-25485	618	8192	-310	--	1.2	0.97	-2.30	0.37	1.00	0.06	2.38	0.07	--	--	
0	3	-18823	484	5875	-236	--	1.3	0.97	-1.70	0.09	1.00	0.04	1.93	0.02	--	--	
0	4	-16480	562	5022	-238	--	1.4	0.97	-1.49	0.08	1.00	0.05	1.78	0.03	--	--	
0	5	-15809	580	4741	-236	--	1.5	0.97	-1.43	0.08	1.00	0.05	1.73	0.03	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **4** Descrizione: Maschio murario n. 4 su corso valdocco
altezza calcolata: **410.00** cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-29738	4092	-24666	871	0.0	17.4	0.52	-1.00	0.20	1.00	0.14	1.41	0.29	--	--	
l	3	-21392	3024	-17672	650	0.0	17.4	0.52	-0.72	0.05	1.00	0.10	1.20	0.08	--	--	
l	4	-17325	2883	-15075	645	0.0	17.4	0.52	-0.58	0.04	1.00	0.10	1.10	0.09	--	--	
l	5	-16128	2825	-14218	641	0.0	17.4	0.52	-0.54	0.04	1.00	0.09	1.07	0.09	--	--	
½	2	-90913	3433	-20262	3800	0.0	--	0.70	-1.52	0.23	1.00	0.06	1.80	0.10	--	--	
½	3	-66443	2549	-14547	2848	0.0	--	0.70	-1.11	0.06	1.00	0.04	1.50	0.03	--	--	
½	4	-56032	2410	-12480	2816	0.0	--	0.70	-0.94	0.05	1.00	0.04	1.36	0.03	--	--	
½	5	-53034	2358	-11795	2778	0.0	--	0.70	-0.89	0.05	1.00	0.04	1.33	0.03	--	--	
0	2	-58022	1716	9652	-570	--	1.0	0.99	-1.95	0.30	1.00	0.06	2.12	0.08	--	--	
0	3	-42885	1274	6883	-401	--	0.9	0.99	-1.44	0.07	1.00	0.04	1.74	0.02	--	--	
0	4	-37672	1205	5795	-317	--	0.8	0.99	-1.26	0.07	1.00	0.04	1.61	0.03	--	--	
0	5	-36183	1179	5437	-296	--	0.8	0.99	-1.21	0.06	1.00	0.04	1.57	0.03	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **2.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 5 Descrizione: Maschio murario n. 5 su corso Valdocco
altezza calcolata: 410.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-22657	2746	-15800	-3	0.0	13.3	0.50	-1.70	0.36	1.00	0.21	1.93	0.32	--	--	
l	3	-16303	1999	-11329	3	0.0	13.3	0.50	-1.22	0.09	1.00	0.15	1.58	0.10	--	--	
l	4	-13388	1810	-9687	11	0.0	13.3	0.50	-1.00	0.07	1.00	0.14	1.41	0.10	--	--	
l	5	-12509	1743	-9143	13	0.0	13.3	0.50	-0.94	0.07	1.00	0.13	1.36	0.10	--	--	
½	2	-51599	94	-9749	780	0.0	--	0.69	-1.93	0.30	1.00	0.00	2.11	0.00	--	--	
½	3	-37687	43	-6996	582	0.0	--	0.69	-1.41	0.07	1.00	0.00	1.72	0.00	--	--	
½	4	-31470	48	-5996	571	0.0	--	0.69	-1.18	0.06	1.00	0.00	1.54	0.00	--	--	
½	5	-29703	74	-5665	566	0.0	--	0.69	-1.11	0.06	1.00	0.00	1.49	0.00	--	--	
0	2	-31425	47	8446	-146	--	0.5	0.99	-2.35	0.37	1.00	0.00	2.42	0.00	--	--	
0	3	-23168	21	6051	-110	--	0.5	0.99	-1.73	0.09	1.00	0.00	1.96	0.00	--	--	
0	4	-20063	24	5164	-99	--	0.5	0.99	-1.50	0.08	1.00	0.00	1.79	0.00	--	--	
0	5	-19177	37	4871	-97	--	0.5	0.99	-1.44	0.08	1.00	0.00	1.74	0.00	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 6 Descrizione: Maschio murario n. 6 su corso Valdocco
altezza calcolata: 410.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-29021	1174	-23953	229	0.0	17.4	0.52	-0.96	0.20	1.00	0.04	1.38	0.08	--	--	
l	3	-20895	823	-17190	158	0.0	17.4	0.52	-0.69	0.05	1.00	0.03	1.18	0.02	--	--	
l	4	-16906	701	-14722	138	0.0	17.4	0.52	-0.56	0.04	1.00	0.02	1.08	0.02	--	--	
l	5	-15736	655	-13907	128	0.0	17.4	0.52	-0.52	0.04	1.00	0.02	1.05	0.02	--	--	
½	2	-91296	894	-20725	1138	0.0	--	0.70	-1.51	0.23	1.00	0.01	1.79	0.02	--	--	
½	3	-66759	650	-14892	782	0.0	--	0.70	-1.11	0.06	1.00	0.01	1.49	0.01	--	--	
½	4	-56343	590	-12800	640	0.0	--	0.70	-0.93	0.05	1.00	0.01	1.36	0.01	--	--	
½	5	-53361	567	-12107	582	0.0	--	0.70	-0.88	0.05	1.00	0.01	1.32	0.01	--	--	
0	2	-58359	447	9266	-76	--	0.1	1.00	-1.93	0.30	1.00	0.01	2.11	0.02	--	--	
0	3	-43146	325	6627	-76	--	0.2	1.00	-1.43	0.07	1.00	0.01	1.73	0.01	--	--	
0	4	-37954	295	5628	-98	--	0.3	1.00	-1.26	0.06	1.00	0.01	1.60	0.01	--	--	
0	5	-36459	283	5299	-108	--	0.3	1.00	-1.21	0.06	1.00	0.01	1.57	0.01	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 7 Descrizione: Maschio murario n. 7 su corso Valdocco
altezza calcolata: 410.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-23135	1614	-16684	100	0.0	13.3	0.50	-1.65	0.35	1.00	0.12	1.90	0.18	--	--	
l	3	-16648	1227	-11972	59	0.0	13.3	0.50	-1.19	0.08	1.00	0.09	1.55	0.06	--	--	
l	4	-13659	1197	-10256	37	0.0	13.3	0.50	-0.97	0.07	1.00	0.09	1.39	0.06	--	--	
l	5	-12763	1189	-9688	28	0.0	13.3	0.50	-0.91	0.06	1.00	0.08	1.34	0.06	--	--	
½	2	-53335	926	-10044	-21	0.0	--	0.69	-1.90	0.30	1.00	0.03	2.09	0.05	--	--	
½	3	-38990	613	-7211	-70	0.0	--	0.69	-1.39	0.07	1.00	0.02	1.70	0.01	--	--	
½	4	-32691	427	-6191	-176	0.0	--	0.69	-1.17	0.06	1.00	0.02	1.53	0.01	--	--	
½	5	-30906	362	-5854	-215	0.0	--	0.69	-1.10	0.06	1.00	0.01	1.49	0.01	--	--	
0	2	-32574	463	8821	9	--	0.0	1.00	-2.32	0.36	1.00	0.03	2.40	0.04	--	--	
0	3	-24040	307	6322	6	--	0.0	1.00	-1.71	0.09	1.00	0.02	1.95	0.01	--	--	
0	4	-20892	213	5396	3	--	0.0	1.00	-1.49	0.08	1.00	0.02	1.78	0.01	--	--	
0	5	-20003	181	5090	0	--	0.0	1.00	-1.43	0.07	1.00	0.01	1.73	0.01	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo p: **1.00**

Maschio num. 8 Descrizione: Maschio murario n. 8 su corso valdocco
altezza calcolata: 410.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	2	-28639	2281	-22571	1702	0.0	17.4	0.52	-0.95	0.19	1.00	0.08	1.38	0.17	--	--	
l	3	-20603	1447	-16181	1156	0.0	17.4	0.52	-0.69	0.05	1.00	0.05	1.18	0.04	--	--	
l	4	-16666	646	-13839	804	0.0	17.4	0.52	-0.56	0.04	1.00	0.02	1.08	0.02	--	--	
l	5	-15509	404	-13064	693	0.0	17.4	0.52	-0.52	0.04	1.00	0.01	1.05	0.01	--	--	
½	2	-83822	3460	-17110	3993	0.0	--	0.70	-1.40	0.21	1.00	0.06	1.71	0.10	--	--	
½	3	-61402	2336	-12276	2568	0.0	--	0.70	-1.02	0.05	1.00	0.04	1.43	0.03	--	--	
½	4	-52051	1564	-10531	1318	0.0	--	0.70	-0.87	0.04	1.00	0.03	1.31	0.02	--	--	
½	5	-49384	1320	-9952	939	0.0	--	0.70	-0.82	0.04	1.00	0.02	1.28	0.02	--	--	
0	2	-54545	1730	8848	-21	--	0.0	1.00	-1.82	0.28	1.00	0.06	2.02	0.09	--	--	
0	3	-40432	1167	6338	-53	--	0.1	1.00	-1.35	0.07	1.00	0.04	1.67	0.02	--	--	
0	4	-35748	782	5401	-192	--	0.5	0.99	-1.19	0.06	1.00	0.03	1.55	0.02	--	--	
0	5	-34416	660	5092	-224	--	0.7	0.99	-1.15	0.06	1.00	0.02	1.52	0.01	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 9 Descrizione: Maschio murario n. 9 su corso valdocco
altezza calcolata: 410.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-3732	562	-193	0	0.0	13.3	0.50	-0.45	0.10	1.00	0.07	1.00	0.20	--	--	
l	3	-2700	436	-135	0	0.0	13.3	0.50	-0.33	0.02	1.00	0.05	0.91	0.06	--	--	
l	4	-2042	304	-118	0	0.0	13.3	0.50	-0.25	0.02	1.00	0.04	0.85	0.04	--	--	
l	5	-1865	279	-111	0	0.0	13.3	0.50	-0.23	0.02	1.00	0.03	0.83	0.04	--	--	
½	2	-20412	1010	-107	740	0.0	--	0.69	-1.16	0.18	1.00	0.06	1.53	0.11	--	--	
½	3	-14851	785	-64	518	0.0	--	0.69	-0.85	0.04	1.00	0.04	1.30	0.03	--	--	
½	4	-12043	1038	-41	374	0.0	--	0.69	-0.69	0.04	1.00	0.06	1.18	0.05	--	--	
½	5	-11258	1093	-32	332	0.0	--	0.69	-0.64	0.03	1.00	0.06	1.14	0.05	--	--	
0	2	-11423	1387	-455	0	--	0.0	1.00	-1.39	0.22	1.00	0.17	1.70	0.30	--	--	
0	3	-8479	951	-336	0	--	0.0	1.00	-1.03	0.05	1.00	0.12	1.43	0.08	--	--	
0	4	-7613	624	-309	0	--	0.0	1.00	-0.93	0.05	1.00	0.08	1.35	0.06	--	--	
0	5	-7360	528	-300	0	--	0.0	1.00	-0.89	0.05	1.00	0.06	1.33	0.05	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **2.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 24 Descrizione: Maschio murario n. 24 su Cortile
altezza calcolata: 410.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-10501	1915	-37	-298	1.1	5.4	0.68	-1.13	0.18	1.00	0.21	1.51	0.41	--	--	
l	3	-7814	1462	-23	-256	1.1	5.3	0.68	-0.84	0.04	1.00	0.16	1.29	0.12	--	--	
l	4	-7110	1383	-8	-336	1.1	5.2	0.69	-0.77	0.04	1.00	0.15	1.24	0.12	--	--	
l	5	-6901	1364	-3	-359	1.1	5.1	0.69	-0.74	0.04	1.00	0.15	1.22	0.12	--	--	
½	2	-40940	289	-854	583	0.0	--	0.81	-2.21	0.29	1.00	0.02	2.32	0.02	--	--	
½	3	-30591	353	-634	370	0.0	--	0.81	-1.65	0.07	1.00	0.02	1.90	0.01	--	--	
½	4	-28205	743	-575	138	0.0	--	0.81	-1.52	0.07	1.00	0.04	1.80	0.02	--	--	
½	5	-27496	855	-557	69	0.0	--	0.81	-1.48	0.07	1.00	0.05	1.77	0.03	--	--	
0	2	-27792	949	758	-477	--	1.7	0.96	-3.00	0.41	1.00	0.10	2.91	0.11	--	--	
0	3	-20901	788	553	-331	--	1.6	0.96	-2.25	0.10	1.00	0.09	2.35	0.04	--	--	
0	4	-19724	958	500	-267	--	1.4	0.97	-2.13	0.10	1.00	0.10	2.26	0.05	--	--	
0	5	-19362	1007	482	-245	--	1.3	0.97	-2.09	0.09	1.00	0.11	2.23	0.05	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **2.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 25 Descrizione: Maschio murario n. 25 su Cortile
altezza calcolata: 410.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-6941	50	-2408	0	0.4	10.3	0.53	-0.79	0.16	1.00	0.01	1.25	0.01	--	--	
l	3	-5212	14	-1715	0	0.5	10.2	0.53	-0.59	0.04	1.00	0.00	1.10	0.00	--	--	
l	4	-4730	34	-1438	0	0.5	10.0	0.54	-0.54	0.04	1.00	0.00	1.06	0.00	--	--	
l	5	-4600	50	-1346	0	0.5	9.9	0.54	-0.52	0.03	1.00	0.01	1.05	0.01	--	--	
½	2	-40544	1566	-2182	0	0.0	--	0.69	-2.30	0.36	1.00	0.09	2.38	0.11	--	--	
½	3	-30573	1352	-1557	0	0.0	--	0.69	-1.73	0.09	1.00	0.08	1.96	0.04	--	--	
½	4	-28422	1727	-1313	0	0.0	--	0.70	-1.61	0.08	1.00	0.10	1.87	0.05	--	--	
½	5	-27840	1840	-1233	0	0.0	--	0.70	-1.58	0.08	1.00	0.10	1.84	0.06	--	--	
0	2	-23882	783	2905	0	--	0.0	1.00	-2.71	0.42	1.00	0.09	2.69	0.10	--	--	
0	3	-18064	676	2069	0	--	0.0	1.00	-2.05	0.11	1.00	0.08	2.20	0.03	--	--	
0	4	-16988	864	1734	0	--	0.0	1.00	-1.93	0.10	1.00	0.10	2.11	0.05	--	--	
0	5	-16697	920	1625	0	--	0.0	1.00	-1.89	0.10	1.00	0.10	2.08	0.05	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 26 Descrizione: Maschio murario n. 26 su Cortile
altezza calcolata: 410.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-37455	1180	-7551	-2581	0.5	10.1	0.53	-1.48	0.30	1.00	0.05	1.77	0.08	--	--	
l	3	-27591	856	-5385	-2062	0.5	10.1	0.53	-1.09	0.07	1.00	0.03	1.48	0.02	--	--	
l	4	-23917	766	-4528	-2332	0.5	10.2	0.53	-0.95	0.06	1.00	0.03	1.37	0.02	--	--	
l	5	-22865	734	-4247	-2404	0.4	10.2	0.53	-0.90	0.06	1.00	0.03	1.34	0.02	--	--	
½	2	-119677	2289	-6064	-10326	0.0	--	0.69	-2.36	0.37	1.00	0.05	2.43	0.06	--	--	
½	3	-88981	1895	-4319	-7902	0.0	--	0.69	-1.76	0.09	1.00	0.04	1.98	0.02	--	--	
½	4	-79802	2270	-3624	-8110	0.0	--	0.69	-1.58	0.08	1.00	0.04	1.84	0.02	--	--	
½	5	-77166	2378	-3395	-8145	0.0	--	0.69	-1.52	0.08	1.00	0.05	1.80	0.03	--	--	
0	2	-70198	1144	4558	-4068	--	5.8	0.95	-2.77	0.45	1.00	0.05	2.74	0.05	--	--	
0	3	-52453	947	3251	-2985	--	5.7	0.95	-2.07	0.11	1.00	0.04	2.21	0.02	--	--	
0	4	-47869	1135	2734	-2776	--	5.8	0.95	-1.89	0.10	1.00	0.04	2.08	0.02	--	--	
0	5	-46558	1189	2564	-2699	--	5.8	0.95	-1.84	0.10	1.00	0.05	2.04	0.02	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 27 Descrizione: Maschio murario n. 27 su Cortile
altezza calcolata: 410.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-5770	146	-1630	0	2.1	5.8	0.70	-0.88	0.14	1.00	0.02	1.32	0.05	--	--	
l	3	-4294	116	-1160	0	2.1	5.8	0.70	-0.66	0.03	1.00	0.02	1.15	0.02	--	--	
l	4	-3767	111	-974	0	2.2	5.7	0.70	-0.58	0.03	1.00	0.02	1.09	0.02	--	--	
l	5	-3624	111	-912	0	2.2	5.6	0.71	-0.55	0.03	1.00	0.02	1.08	0.02	--	--	
½	2	-27794	1250	-2238	0	0.0	--	0.82	-2.12	0.28	1.00	0.10	2.25	0.13	--	--	
½	3	-20798	946	-1591	0	0.0	--	0.82	-1.59	0.07	1.00	0.07	1.85	0.04	--	--	
½	4	-18704	923	-1329	0	0.0	--	0.82	-1.43	0.06	1.00	0.07	1.73	0.04	--	--	
½	5	-18141	915	-1242	0	0.0	--	0.83	-1.39	0.06	1.00	0.07	1.70	0.04	--	--	
0	2	-16577	625	2143	0	--	0.0	1.00	-2.53	0.33	1.00	0.10	2.56	0.11	--	--	
0	3	-12460	473	1530	0	--	0.0	1.00	-1.90	0.08	1.00	0.07	2.09	0.03	--	--	
0	4	-11413	462	1291	0	--	0.0	1.00	-1.74	0.08	1.00	0.07	1.97	0.04	--	--	
0	5	-11132	458	1213	0	--	0.0	1.00	-1.70	0.07	1.00	0.07	1.94	0.04	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 28 Descrizione: Maschio murario n. 28 su cortile
altezza calcolata: 410.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-27214	7	-3907	2526	0.8	9.3	0.56	-1.55	0.30	1.00	0.00	1.82	0.00	--	--	
l	3	-20042	118	-2776	1922	0.8	9.3	0.56	-1.14	0.07	1.00	0.01	1.52	0.00	--	--	
l	4	-17471	513	-2329	1929	0.8	9.3	0.56	-1.00	0.06	1.00	0.03	1.41	0.02	--	--	
l	5	-16724	625	-2179	1924	0.8	9.2	0.56	-0.95	0.06	1.00	0.04	1.38	0.03	--	--	
½	2	-76584	1344	-1984	-741	0.0	--	0.72	-2.18	0.33	1.00	0.04	2.30	0.05	--	--	
½	3	-56936	1300	-1380	-428	0.0	--	0.72	-1.62	0.08	1.00	0.04	1.88	0.02	--	--	
½	4	-51150	2042	-1120	-0	0.0	--	0.72	-1.46	0.07	1.00	0.06	1.75	0.03	--	--	
½	5	-49466	2262	-1031	121	0.0	--	0.72	-1.41	0.07	1.00	0.06	1.72	0.04	--	--	
0	2	-46327	2778	2819	-1614	--	3.5	0.96	-2.64	0.41	1.00	0.16	2.64	0.18	--	--	
0	3	-34763	2166	2015	-1170	--	3.4	0.96	-1.98	0.10	1.00	0.12	2.15	0.06	--	--	
0	4	-32142	2250	1707	-1021	--	3.2	0.96	-1.83	0.09	1.00	0.13	2.03	0.06	--	--	
0	5	-31388	2273	1605	-977	--	3.1	0.96	-1.79	0.09	1.00	0.13	2.00	0.06	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 29 Descrizione: Maschio murario n. 29 su Cortile
altezza calcolata: 410.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-4116	1571	-59	0	1.7	6.1	0.70	-0.78	0.12	1.00	0.30	1.24	0.72	--	--	
l	3	-3154	1158	-48	0	1.7	6.1	0.70	-0.59	0.03	1.00	0.22	1.11	0.20	--	--	
l	4	-2970	1008	-58	0	1.8	5.9	0.70	-0.56	0.03	1.00	0.19	1.08	0.18	--	--	
l	5	-2930	965	-60	0	1.8	5.9	0.70	-0.55	0.03	1.00	0.18	1.07	0.17	--	--	
½	2	-20660	3716	281	0	0.0	--	0.83	-1.95	0.25	1.00	0.35	2.12	0.50	--	--	
½	3	-15660	2603	205	0	0.0	--	0.83	-1.48	0.06	1.00	0.25	1.77	0.14	--	--	
½	4	-14626	2151	178	0	0.0	--	0.83	-1.38	0.06	1.00	0.20	1.69	0.12	--	--	
½	5	-14355	1994	170	0	0.0	--	0.83	-1.35	0.06	1.00	0.19	1.68	0.11	--	--	
0	2	-16582	614	22	0	--	0.0	1.00	-3.13	0.41	1.00	0.12	3.01	0.12	--	--	
0	3	-12361	418	20	0	--	0.0	1.00	-2.33	0.10	1.00	0.08	2.41	0.03	--	--	
0	4	-11343	332	26	0	--	0.0	1.00	-2.14	0.09	1.00	0.06	2.26	0.03	--	--	
0	5	-11036	301	28	0	--	0.0	1.00	-2.08	0.09	1.00	0.06	2.22	0.03	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 30 Descrizione: Maschio murario n. 30 su Cortile
altezza calcolata: 410.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-9890	366	230	-1109	3.0	5.3	0.78	-0.93	0.13	1.00	0.03	1.35	0.08	--	--	
l	3	-7359	262	165	-791	3.0	5.4	0.77	-0.69	0.03	1.00	0.02	1.18	0.02	--	--	
l	4	-6498	209	145	-666	2.9	5.7	0.76	-0.61	0.03	1.00	0.02	1.12	0.02	--	--	
l	5	-6261	194	138	-625	2.8	5.8	0.75	-0.59	0.03	1.00	0.02	1.10	0.02	--	--	
½	2	-74900	9523	-116	-3516	0.0	--	0.87	-2.27	0.28	1.00	0.29	2.36	0.37	--	--	
½	3	-55808	6820	-97	-2452	0.0	--	0.87	-1.69	0.07	1.00	0.21	1.93	0.11	--	--	
½	4	-50183	5947	-113	-2041	0.0	--	0.86	-1.52	0.06	1.00	0.18	1.80	0.10	--	--	
½	5	-48594	5644	-118	-1894	0.0	--	0.86	-1.47	0.06	1.00	0.17	1.77	0.10	--	--	
0	2	-20038	1581	-35	0	--	0.0	1.00	-1.87	0.23	1.00	0.15	2.07	0.21	--	--	
0	3	-15100	1122	-25	0	--	0.0	1.00	-1.41	0.06	1.00	0.10	1.72	0.06	--	--	
0	4	-13968	958	-19	0	--	0.0	1.00	-1.31	0.05	1.00	0.09	1.64	0.05	--	--	
0	5	-13668	901	-18	0	--	0.0	1.00	-1.28	0.05	1.00	0.08	1.62	0.05	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 31 Descrizione: Maschio murario n. 31 su Cortile
altezza calcolata: 410.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-5794	502	59	0	1.2	5.5	0.70	-0.61	0.09	1.00	0.05	1.12	0.14	--	--	
l	3	-4354	328	41	0	1.2	5.7	0.69	-0.46	0.02	1.00	0.03	1.00	0.03	--	--	
l	4	-3767	195	34	0	1.0	6.8	0.66	-0.39	0.02	1.00	0.02	0.96	0.02	--	--	
l	5	-3623	153	31	0	0.9	7.1	0.65	-0.38	0.02	1.00	0.02	0.94	0.02	--	--	
½	2	-46594	102	-297	-59	0.0	--	0.83	-1.47	0.19	1.00	0.00	1.76	0.01	--	--	
½	3	-35260	40	-223	-44	0.0	--	0.82	-1.11	0.05	1.00	0.00	1.50	0.00	--	--	
½	4	-32088	5	-209	-38	0.0	--	0.79	-1.01	0.05	1.00	0.00	1.42	0.00	--	--	
½	5	-31311	25	-204	-36	0.0	--	0.79	-0.99	0.04	1.00	0.00	1.40	0.00	--	--	
0	2	-8595	538	-178	0	--	0.0	1.00	-1.46	0.19	1.00	0.09	1.75	0.16	--	--	
0	3	-6491	397	-129	0	--	0.0	1.00	-1.10	0.05	1.00	0.07	1.49	0.05	--	--	
0	4	-6019	363	-114	0	--	0.0	1.00	-1.02	0.05	1.00	0.06	1.43	0.04	--	--	
0	5	-5893	352	-109	0	--	0.0	1.00	-1.00	0.05	1.00	0.06	1.41	0.04	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 32 Descrizione: Maschio murario n. 32 su Cortile
altezza calcolata: 410.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-5342	120	-18	-113	0.0	12.4	0.49	-0.55	0.12	1.00	0.01	1.07	0.03	--	--	
l	3	-4058	66	-15	-90	0.0	12.4	0.49	-0.42	0.03	1.00	0.01	0.97	0.01	--	--	
l	4	-3699	46	-18	-88	0.0	12.4	0.49	-0.38	0.03	1.00	0.00	0.95	0.00	--	--	
l	5	-3615	75	-19	-89	0.0	12.4	0.49	-0.37	0.03	1.00	0.01	0.94	0.01	--	--	
½	2	-27781	916	-77	-464	0.0	--	0.68	-1.43	0.23	1.00	0.05	1.73	0.08	--	--	
½	3	-20946	593	-65	-383	0.0	--	0.68	-1.08	0.06	1.00	0.03	1.47	0.02	--	--	
½	4	-19061	424	-77	-437	0.0	--	0.68	-0.98	0.05	1.00	0.02	1.40	0.02	--	--	
½	5	-18570	361	-81	-454	0.0	--	0.68	-0.96	0.05	1.00	0.02	1.38	0.01	--	--	
0	2	-14543	405	-33	778	--	5.3	0.87	-1.50	0.27	1.00	0.04	1.78	0.07	--	--	
0	3	-11072	243	-26	616	--	5.6	0.87	-1.14	0.07	1.00	0.03	1.51	0.02	--	--	
0	4	-10582	92	-26	650	--	6.1	0.85	-1.09	0.07	1.00	0.01	1.48	0.01	--	--	
0	5	-10455	44	-26	661	--	6.3	0.84	-1.08	0.07	1.00	0.00	1.47	0.00	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 33 Descrizione: Maschio murario n. 33 su Cortile
altezza calcolata: 410.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-11194	813	-3126	270	0.0	12.4	0.49	-1.17	0.26	1.00	0.08	1.53	0.17	--	--	
l	3	-8071	705	-2249	178	0.0	12.4	0.49	-0.84	0.06	1.00	0.07	1.29	0.06	--	--	
l	4	-6524	957	-1949	111	0.0	12.4	0.49	-0.68	0.05	1.00	0.10	1.17	0.09	--	--	
l	5	-6074	1029	-1849	90	0.0	12.4	0.49	-0.63	0.05	1.00	0.11	1.13	0.09	--	--	
½	2	-36214	2436	-2620	797	0.0	--	0.68	-1.89	0.30	1.00	0.13	2.07	0.18	--	--	
½	3	-26682	1574	-1890	509	0.0	--	0.68	-1.39	0.07	1.00	0.08	1.70	0.05	--	--	
½	4	-22737	819	-1645	235	0.0	--	0.68	-1.18	0.06	1.00	0.04	1.55	0.03	--	--	
½	5	-21642	590	-1564	153	0.0	--	0.68	-1.13	0.06	1.00	0.03	1.51	0.02	--	--	
0	2	-22038	1218	2303	-275	--	1.2	0.97	-2.30	0.37	1.00	0.13	2.38	0.16	--	--	
0	3	-16364	788	1660	-162	--	1.0	0.98	-1.70	0.09	1.00	0.08	1.94	0.04	--	--	
0	4	-14393	410	1444	-41	--	0.3	0.99	-1.50	0.08	1.00	0.04	1.78	0.02	--	--	
0	5	-13846	295	1371	-3	--	0.0	1.00	-1.44	0.08	1.00	0.03	1.74	0.02	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 34 Descrizione: Maschio murario n. 34 su Cortile
altezza calcolata: 410.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-11170	99	-3272	117	0.0	12.4	0.49	-1.29	0.28	1.00	0.01	1.62	0.02	--	--	
l	3	-8043	94	-2355	89	0.0	12.4	0.49	-0.93	0.07	1.00	0.01	1.35	0.01	--	--	
l	4	-6514	145	-2042	91	0.0	12.4	0.49	-0.75	0.05	1.00	0.02	1.22	0.01	--	--	
l	5	-6066	159	-1938	91	0.0	12.4	0.49	-0.70	0.05	1.00	0.02	1.18	0.02	--	--	
½	2	-37801	395	-2301	34	0.0	--	0.68	-2.18	0.34	1.00	0.02	2.29	0.03	--	--	
½	3	-27778	328	-1655	44	0.0	--	0.68	-1.60	0.08	1.00	0.02	1.86	0.01	--	--	
½	4	-23560	406	-1431	101	0.0	--	0.68	-1.36	0.07	1.00	0.02	1.68	0.01	--	--	
½	5	-22379	427	-1356	118	0.0	--	0.68	-1.29	0.07	1.00	0.02	1.63	0.02	--	--	
0	2	-22460	196	2287	-134	--	0.6	0.98	-2.59	0.42	1.00	0.02	2.60	0.03	--	--	
0	3	-16623	163	1647	-108	--	0.6	0.98	-1.91	0.10	1.00	0.02	2.10	0.01	--	--	
0	4	-14512	202	1427	-121	--	0.8	0.98	-1.67	0.09	1.00	0.02	1.91	0.01	--	--	
0	5	-13923	213	1355	-126	--	0.9	0.98	-1.60	0.09	1.00	0.02	1.86	0.01	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **2.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 35 Descrizione: Maschio murario n. 35 su Cortile
altezza calcolata: 410.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-5124	233	74	0	0.0	12.4	0.49	-0.90	0.20	1.00	0.04	1.33	0.09	--	--	
l	3	-3794	139	57	0	0.0	12.4	0.49	-0.67	0.05	1.00	0.02	1.16	0.02	--	--	
l	4	-3251	32	58	0	0.0	12.4	0.49	-0.57	0.04	1.00	0.01	1.09	0.01	--	--	
l	5	-3104	76	58	0	0.0	12.4	0.49	-0.54	0.04	1.00	0.01	1.07	0.01	--	--	
½	2	-10155	1130	183	0	0.0	--	0.68	-1.78	0.28	1.00	0.20	2.00	0.30	--	--	
½	3	-7525	861	135	0	0.0	--	0.68	-1.32	0.07	1.00	0.15	1.65	0.09	--	--	
½	4	-6538	900	125	0	0.0	--	0.68	-1.15	0.06	1.00	0.16	1.52	0.10	--	--	
½	5	-6264	906	121	0	0.0	--	0.68	-1.10	0.06	1.00	0.16	1.48	0.11	--	--	
0	2	-14463	774	151	0	--	0.0	1.00	-2.54	0.40	1.00	0.14	2.56	0.16	--	--	
0	3	-10840	597	112	0	--	0.0	1.00	-1.90	0.10	1.00	0.10	2.09	0.05	--	--	
0	4	-9973	642	100	0	--	0.0	1.00	-1.75	0.09	1.00	0.11	1.97	0.06	--	--	
0	5	-9722	652	96	0	--	0.0	1.00	-1.70	0.09	1.00	0.11	1.94	0.06	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 36 Descrizione: Maschio murario n. 36 su Cortile
altezza calcolata: 410.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-21413	1530	-1695	302	1.0	4.8	0.67	-1.86	0.30	1.00	0.13	2.06	0.19	--	--	
l	3	-15977	1114	-1204	206	1.1	4.7	0.68	-1.39	0.07	1.00	0.10	1.70	0.06	--	--	
l	4	-14455	976	-1011	163	1.0	4.8	0.67	-1.26	0.07	1.00	0.08	1.60	0.05	--	--	
l	5	-14019	931	-946	150	1.1	4.8	0.67	-1.22	0.06	1.00	0.08	1.57	0.05	--	--	
½	2	-32842	3005	35	1949	0.0	--	0.80	-2.70	0.36	1.00	0.25	2.69	0.28	--	--	
½	3	-24539	2206	39	1429	0.0	--	0.80	-2.02	0.09	1.00	0.18	2.17	0.08	--	--	
½	4	-22415	1958	55	1264	0.0	--	0.80	-1.84	0.08	1.00	0.16	2.04	0.08	--	--	
½	5	-21803	1880	61	1214	0.0	--	0.80	-1.79	0.08	1.00	0.15	2.00	0.08	--	--	
0	2	-37737	3070	2796	-608	--	1.6	0.97	-3.02	0.41	1.00	0.25	2.93	0.25	--	--	
0	3	-28283	2255	2018	-447	--	1.6	0.98	-2.26	0.10	1.00	0.18	2.36	0.08	--	--	
0	4	-26104	2001	1755	-400	--	1.5	0.98	-2.09	0.10	1.00	0.16	2.23	0.07	--	--	
0	5	-25465	1920	1668	-385	--	1.5	0.98	-2.04	0.09	1.00	0.15	2.19	0.07	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **2.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 37 Descrizione: Maschio murario n. 37 Su Via dei Quartieri
altezza calcolata: 410.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-18529	5602	-6160	-9030	0.0	11.6	0.48	-0.80	0.18	1.00	0.24	1.26	0.57	--	--	
l	3	-13295	4039	-4434	-6464	0.0	11.6	0.48	-0.57	0.04	1.00	0.17	1.09	0.16	--	--	
l	4	-10461	3512	-3840	-5542	0.0	11.6	0.48	-0.45	0.03	1.00	0.15	1.00	0.15	--	--	
l	5	-9646	3335	-3642	-5233	0.0	11.6	0.48	-0.41	0.03	1.00	0.14	0.97	0.15	--	--	
½	2	-64613	1613	-4003	-3311	0.0	--	0.67	-1.39	0.22	1.00	0.03	1.70	0.06	--	--	
½	3	-47196	1178	-2872	-2330	0.0	--	0.67	-1.01	0.05	1.00	0.03	1.42	0.02	--	--	
½	4	-39593	998	-2465	-1967	0.0	--	0.67	-0.85	0.05	1.00	0.02	1.30	0.02	--	--	
½	5	-37420	944	-2330	-1840	0.0	--	0.67	-0.80	0.04	1.00	0.02	1.26	0.02	--	--	
0	2	-42122	781	5389	-3205	--	7.6	0.93	-1.81	0.31	1.00	0.03	2.02	0.05	--	--	
0	3	-31143	571	3888	-2291	--	7.4	0.93	-1.34	0.08	1.00	0.02	1.66	0.01	--	--	
0	4	-27352	481	3396	-1938	--	7.1	0.94	-1.17	0.07	1.00	0.02	1.54	0.01	--	--	
0	5	-26266	454	3230	-1821	--	6.9	0.94	-1.13	0.06	1.00	0.02	1.51	0.01	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 38 Descrizione: Maschio murario n. 38 su via dei Quartieri
altezza calcolata: 410.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-10455	7032	-2749	-2165	0.0	11.6	0.48	-0.74	0.17	1.00	0.50	1.22	1.23	--	--	NON Verif.
l	3	-7504	5049	-1980	-1550	0.0	11.6	0.48	-0.53	0.04	1.00	0.36	1.06	0.34	--	--	
l	4	-5837	4306	-1719	-1331	0.0	11.6	0.48	-0.42	0.03	1.00	0.31	0.97	0.32	--	--	
l	5	-5364	4062	-1631	-1258	0.0	11.6	0.48	-0.38	0.03	1.00	0.29	0.95	0.31	--	--	
½	2	-46850	303	-3081	-2712	0.0	--	0.67	-1.67	0.27	1.00	0.01	1.91	0.02	--	--	
½	3	-34185	208	-2214	-1936	0.0	--	0.67	-1.22	0.07	1.00	0.01	1.57	0.00	--	--	
½	4	-28672	209	-1908	-1689	0.0	--	0.67	-1.02	0.05	1.00	0.01	1.42	0.01	--	--	
½	5	-27091	205	-1807	-1603	0.0	--	0.67	-0.96	0.05	1.00	0.01	1.38	0.01	--	--	
0	2	-29347	152	3926	-1291	--	4.4	0.93	-2.09	0.36	1.00	0.01	2.23	0.01	--	--	
0	3	-21646	104	2838	-927	--	4.3	0.94	-1.54	0.09	1.00	0.01	1.81	0.00	--	--	
0	4	-18894	105	2487	-790	--	4.2	0.94	-1.34	0.08	1.00	0.01	1.67	0.00	--	--	
0	5	-18102	102	2369	-745	--	4.1	0.94	-1.29	0.07	1.00	0.01	1.63	0.00	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 39 Descrizione: Maschio murario n. 39 su via dei Quartieri
altezza calcolata: 410.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-16188	6605	-7873	2695	0.0	11.6	0.48	-1.35	0.30	1.00	0.55	1.67	0.99	--	--	
l	3	-11755	4800	-5740	1949	0.0	11.6	0.48	-0.98	0.07	1.00	0.40	1.39	0.29	--	--	
l	4	-9899	4273	-5126	1733	0.0	11.6	0.48	-0.82	0.06	1.00	0.36	1.28	0.28	--	--	
l	5	-9348	4098	-4922	1658	0.0	11.6	0.48	-0.78	0.06	1.00	0.34	1.24	0.27	--	--	
½	2	-42279	911	-4376	2021	0.0	--	0.67	-1.76	0.28	1.00	0.04	1.98	0.06	--	--	
½	3	-30951	635	-3185	1441	0.0	--	0.67	-1.29	0.07	1.00	0.03	1.62	0.02	--	--	
½	4	-26380	557	-2836	1306	0.0	--	0.67	-1.10	0.06	1.00	0.02	1.48	0.02	--	--	
½	5	-25062	521	-2720	1250	0.0	--	0.67	-1.04	0.06	1.00	0.02	1.44	0.02	--	--	
0	2	-26204	570	6203	614	--	2.3	0.96	-2.18	0.36	1.00	0.05	2.29	0.06	--	--	
0	3	-19371	402	4523	449	--	2.3	0.96	-1.61	0.09	1.00	0.03	1.87	0.02	--	--	
0	4	-17094	356	4039	416	--	2.4	0.96	-1.42	0.08	1.00	0.03	1.73	0.02	--	--	
0	5	-16428	335	3879	407	--	2.5	0.96	-1.37	0.08	1.00	0.03	1.68	0.02	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 40 Descrizione: Maschio murario n. 40 su via dei quartieri
altezza calcolata: 410.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-8586	6367	-2469	-496	0.0	11.6	0.48	-0.55	0.13	1.00	0.41	1.08	1.15	--	--	NON Verif.
l	3	-6185	4626	-1776	-369	0.0	11.6	0.48	-0.40	0.03	1.00	0.30	0.96	0.31	--	--	
l	4	-4982	4045	-1532	-328	0.0	11.6	0.48	-0.32	0.02	1.00	0.26	0.90	0.29	--	--	
l	5	-4633	3856	-1451	-315	0.0	11.6	0.48	-0.30	0.02	1.00	0.25	0.88	0.28	--	--	
½	2	-43279	3450	-3110	-5737	0.0	--	0.67	-1.40	0.22	1.00	0.11	1.71	0.20	--	--	
½	3	-31848	2519	-2251	-4165	0.0	--	0.67	-1.03	0.06	1.00	0.08	1.43	0.06	--	--	
½	4	-27739	2266	-1963	-3652	0.0	--	0.67	-0.90	0.05	1.00	0.07	1.33	0.05	--	--	
½	5	-26538	2182	-1868	-3481	0.0	--	0.67	-0.86	0.05	1.00	0.07	1.30	0.05	--	--	
0	2	-28159	1734	964	-991	--	3.5	0.95	-1.82	0.31	1.00	0.11	2.02	0.17	--	--	
0	3	-20944	1266	695	-720	--	3.4	0.95	-1.35	0.08	1.00	0.08	1.67	0.05	--	--	
0	4	-18887	1139	605	-601	--	3.2	0.96	-1.22	0.07	1.00	0.07	1.57	0.05	--	--	
0	5	-18290	1097	575	-565	--	3.1	0.96	-1.18	0.07	1.00	0.07	1.55	0.05	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 41 Descrizione: Maschio murario n. 41 su via dei quartieri
altezza calcolata: 410.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-4849	539	-114	0	0.0	11.6	0.48	-0.54	0.12	1.00	0.06	1.06	0.17	--	--	
l	3	-3474	359	-82	0	0.0	11.6	0.48	-0.39	0.03	1.00	0.04	0.95	0.04	--	--	
l	4	-3054	369	-60	0	0.0	11.6	0.48	-0.34	0.03	1.00	0.04	0.91	0.04	--	--	
l	5	-2943	366	-54	0	0.0	11.6	0.48	-0.33	0.02	1.00	0.04	0.91	0.04	--	--	
½	2	-19522	1323	-540	0	0.0	--	0.67	-1.09	0.17	1.00	0.07	1.47	0.15	--	--	
½	3	-14353	961	-393	0	0.0	--	0.67	-0.80	0.04	1.00	0.05	1.26	0.04	--	--	
½	4	-12779	921	-301	0	0.0	--	0.67	-0.71	0.04	1.00	0.05	1.19	0.04	--	--	
½	5	-12351	907	-273	0	0.0	--	0.67	-0.69	0.04	1.00	0.05	1.18	0.04	--	--	
0	2	-15516	526	24	0	--	0.0	1.00	-1.73	0.28	1.00	0.06	1.95	0.09	--	--	
0	3	-11515	386	17	0	--	0.0	1.00	-1.28	0.07	1.00	0.04	1.62	0.03	--	--	
0	4	-10545	386	16	0	--	0.0	1.00	-1.17	0.06	1.00	0.04	1.54	0.03	--	--	
0	5	-10266	385	15	0	--	0.0	1.00	-1.14	0.06	1.00	0.04	1.52	0.03	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **2.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 42 Descrizione: Maschio murario n. 42
altezza calcolata: 410.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	2	-3833	1060	-18	0	0.0	11.6	0.48	-0.80	0.18	1.00	0.22	1.26	0.53	--	--	
l	3	-2775	756	-12	0	0.0	11.6	0.48	-0.58	0.04	1.00	0.16	1.09	0.14	--	--	
l	4	-2483	722	-2	0	0.0	11.6	0.48	-0.52	0.04	1.00	0.15	1.05	0.14	--	--	
l	5	-2407	712	1	0	0.0	11.6	0.48	-0.50	0.04	1.00	0.15	1.04	0.14	--	--	
½	2	-9715	1251	-292	159	0.0	--	0.67	-1.10	0.18	1.00	0.14	1.49	0.29	--	--	
½	3	-7135	923	-210	115	0.0	--	0.67	-0.81	0.04	1.00	0.10	1.27	0.08	--	--	
½	4	-6360	871	-162	72	0.0	--	0.67	-0.72	0.04	1.00	0.10	1.20	0.08	--	--	
½	5	-6152	857	-147	59	0.0	--	0.67	-0.70	0.04	1.00	0.10	1.18	0.08	--	--	
0	2	-14623	13	17	-761	--	5.2	0.90	-1.35	0.24	1.00	0.00	1.67	0.00	--	--	
0	3	-10842	24	12	-557	--	5.1	0.90	-1.00	0.06	1.00	0.00	1.41	0.00	--	--	
0	4	-9897	17	16	-510	--	5.1	0.90	-0.91	0.05	1.00	0.00	1.35	0.00	--	--	
0	5	-9629	15	16	-494	--	5.1	0.90	-0.89	0.05	1.00	0.00	1.33	0.00	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 43 Descrizione: Maschio murario n. 43 su via san Domenico
altezza calcolata: 410.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-8933	753	-956	771	0.0	11.6	0.48	-0.86	0.19	1.00	0.07	1.31	0.17	--	--	
l	3	-6495	532	-684	558	0.0	11.6	0.48	-0.63	0.05	1.00	0.05	1.13	0.05	--	--	
l	4	-5317	443	-582	464	0.0	11.6	0.48	-0.51	0.04	1.00	0.04	1.04	0.04	--	--	
l	5	-4985	415	-548	435	0.0	11.6	0.48	-0.48	0.04	1.00	0.04	1.02	0.04	--	--	
½	2	-15182	322	-860	245	0.0	--	0.67	-1.66	0.27	1.00	0.04	1.90	0.06	--	--	
½	3	-11114	216	-615	177	0.0	--	0.67	-1.21	0.07	1.00	0.02	1.57	0.02	--	--	
½	4	-9386	142	-519	142	0.0	--	0.67	-1.03	0.05	1.00	0.02	1.43	0.01	--	--	
½	5	-8895	118	-487	132	0.0	--	0.67	-0.97	0.05	1.00	0.01	1.39	0.01	--	--	
0	2	-17336	243	625	1048	--	6.0	0.87	-1.67	0.31	1.00	0.02	1.91	0.04	--	--	
0	3	-12865	204	449	785	--	6.1	0.87	-1.24	0.08	1.00	0.02	1.59	0.01	--	--	
0	4	-11428	263	388	699	--	6.1	0.87	-1.10	0.07	1.00	0.03	1.49	0.02	--	--	
0	5	-11022	281	368	677	--	6.1	0.87	-1.06	0.07	1.00	0.03	1.46	0.02	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 44 Descrizione: Maschio murario n. 44 su via san domenico
altezza calcolata: 410.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	2	-8415	1360	-1403	-319	0.0	11.6	0.48	-0.94	0.21	1.00	0.15	1.37	0.33	--	--	
l	3	-6110	973	-1000	-229	0.0	11.6	0.48	-0.68	0.05	1.00	0.11	1.17	0.09	--	--	
l	4	-5113	776	-846	-188	0.0	11.6	0.48	-0.57	0.04	1.00	0.09	1.09	0.08	--	--	
l	5	-4820	716	-795	-176	0.0	11.6	0.48	-0.54	0.04	1.00	0.08	1.06	0.08	--	--	
½	2	-18902	239	-811	-1006	0.0	--	0.67	-1.64	0.26	1.00	0.02	1.89	0.03	--	--	
½	3	-13910	139	-579	-721	0.0	--	0.67	-1.20	0.06	1.00	0.01	1.56	0.01	--	--	
½	4	-12038	24	-493	-575	0.0	--	0.67	-1.04	0.06	1.00	0.00	1.44	0.00	--	--	
½	5	-11501	11	-463	-533	0.0	--	0.67	-1.00	0.05	1.00	0.00	1.41	0.00	--	--	
0	2	-17628	2046	662	-934	--	5.3	0.87	-1.96	0.36	1.00	0.23	2.13	0.32	--	--	
0	3	-13154	1544	469	-692	--	5.3	0.87	-1.46	0.09	1.00	0.17	1.76	0.10	--	--	
0	4	-11876	1434	394	-624	--	5.3	0.87	-1.32	0.08	1.00	0.16	1.65	0.10	--	--	
0	5	-11515	1405	369	-605	--	5.3	0.87	-1.28	0.08	1.00	0.16	1.62	0.10	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 45 Descrizione: Maschio murario n. 45 su via san domenico
altezza calcolata: 410.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-10075	756	-1266	-480	0.0	11.6	0.48	-0.66	0.15	1.00	0.05	1.15	0.13	--	--	
l	3	-7286	569	-896	-339	0.0	11.6	0.48	-0.47	0.04	1.00	0.04	1.02	0.04	--	--	
l	4	-5734	535	-749	-280	0.0	11.6	0.48	-0.37	0.03	1.00	0.03	0.94	0.04	--	--	
l	5	-5303	526	-699	-260	0.0	11.6	0.48	-0.35	0.03	1.00	0.03	0.92	0.04	--	--	
½	2	-14550	1160	-492	266	0.0	--	0.67	-0.95	0.15	1.00	0.08	1.37	0.17	--	--	
½	3	-10752	872	-355	199	0.0	--	0.67	-0.70	0.04	1.00	0.06	1.19	0.05	--	--	
½	4	-9248	799	-311	171	0.0	--	0.67	-0.60	0.03	1.00	0.05	1.11	0.05	--	--	
½	5	-8832	780	-296	164	0.0	--	0.67	-0.58	0.03	1.00	0.05	1.09	0.05	--	--	
0	2	-21332	77	431	1079	--	5.1	0.93	-1.39	0.24	1.00	0.01	1.70	0.01	--	--	
0	3	-15903	64	291	803	--	5.0	0.93	-1.04	0.06	1.00	0.00	1.44	0.00	--	--	
0	4	-14249	57	217	724	--	5.1	0.93	-0.93	0.05	1.00	0.00	1.36	0.00	--	--	
0	5	-13787	57	193	701	--	5.1	0.93	-0.90	0.05	1.00	0.00	1.33	0.00	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 46 Descrizione: Maschio murario n. 46 su via san domenico
altezza calcolata: 410.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-7366	1449	-500	-157	0.0	11.6	0.48	-0.76	0.17	1.00	0.15	1.23	0.37	--	--	
l	3	-5314	1061	-354	-115	0.0	11.6	0.48	-0.55	0.04	1.00	0.11	1.07	0.10	--	--	
l	4	-4176	833	-300	-95	0.0	11.6	0.48	-0.43	0.03	1.00	0.09	0.98	0.09	--	--	
l	5	-3857	772	-281	-89	0.0	11.6	0.48	-0.40	0.03	1.00	0.08	0.96	0.08	--	--	
½	2	-16762	194	-489	75	0.0	--	0.67	-1.12	0.18	1.00	0.01	1.50	0.03	--	--	
½	3	-12327	154	-351	49	0.0	--	0.67	-0.82	0.04	1.00	0.01	1.28	0.01	--	--	
½	4	-10317	164	-303	19	0.0	--	0.67	-0.69	0.04	1.00	0.01	1.18	0.01	--	--	
½	5	-9769	167	-286	11	0.0	--	0.67	-0.65	0.03	1.00	0.01	1.15	0.01	--	--	
0	2	-14032	1579	535	778	--	5.5	0.88	-1.45	0.27	1.00	0.16	1.75	0.28	--	--	
0	3	-10458	1181	368	575	--	5.5	0.88	-1.08	0.07	1.00	0.12	1.47	0.08	--	--	
0	4	-9204	1051	288	500	--	5.4	0.88	-0.95	0.06	1.00	0.11	1.37	0.08	--	--	
0	5	-8870	1015	260	480	--	5.4	0.88	-0.92	0.06	1.00	0.10	1.35	0.08	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 47 Descrizione: Maschio murario n. 47 su via san domenico
altezza calcolata: 410.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-4030	88	24	-95	0.0	11.6	0.48	-0.37	0.08	1.00	0.01	0.94	0.03	--	--	
l	3	-2894	37	18	-63	0.0	11.6	0.48	-0.26	0.02	1.00	0.00	0.86	0.00	--	--	
l	4	-2083	47	10	-30	0.0	11.6	0.48	-0.19	0.01	1.00	0.00	0.80	0.01	--	--	
l	5	-1868	72	9	-21	0.0	11.6	0.48	-0.17	0.01	1.00	0.01	0.79	0.01	--	--	
½	2	-22619	506	-23	-268	0.0	--	0.67	-1.03	0.17	1.00	0.02	1.43	0.05	--	--	
½	3	-16657	340	-17	-170	0.0	--	0.67	-0.76	0.04	1.00	0.02	1.23	0.01	--	--	
½	4	-13909	90	-34	-37	0.0	--	0.67	-0.63	0.03	1.00	0.00	1.14	0.00	--	--	
½	5	-13167	28	-38	-0	0.0	--	0.67	-0.60	0.03	1.00	0.00	1.11	0.00	--	--	
0	2	-15267	147	-29	-71	--	0.5	0.99	-1.39	0.23	1.00	0.01	1.70	0.02	--	--	
0	3	-11393	89	-23	-55	--	0.5	0.99	-1.04	0.06	1.00	0.01	1.44	0.01	--	--	
0	4	-10246	29	-26	-62	--	0.6	0.99	-0.93	0.05	1.00	0.00	1.36	0.00	--	--	
0	5	-9925	59	-26	-64	--	0.6	0.99	-0.90	0.05	1.00	0.01	1.34	0.00	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 48 Descrizione: Maschio murario n. 48 su via san Domenico
altezza calcolata: 410.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-3980	344	8	92	0.0	11.6	0.48	-0.36	0.08	1.00	0.03	0.93	0.10	--	--	
l	3	-2854	259	5	65	0.0	11.6	0.48	-0.26	0.02	1.00	0.02	0.85	0.03	--	--	
l	4	-2026	250	-4	43	0.0	11.6	0.48	-0.18	0.01	1.00	0.02	0.80	0.03	--	--	
l	5	-1807	246	-6	37	0.0	11.6	0.48	-0.16	0.01	1.00	0.02	0.78	0.03	--	--	
½	2	-19994	105	-46	489	0.0	--	0.67	-0.89	0.14	1.00	0.00	1.33	0.01	--	--	
½	3	-14710	67	-33	354	0.0	--	0.67	-0.66	0.04	1.00	0.00	1.15	0.00	--	--	
½	4	-12060	77	-51	264	0.0	--	0.67	-0.54	0.03	1.00	0.00	1.06	0.00	--	--	
½	5	-11356	109	-54	241	0.0	--	0.67	-0.51	0.03	1.00	0.00	1.04	0.00	--	--	
0	2	-15842	228	-132	-96	--	0.6	0.99	-1.42	0.23	1.00	0.02	1.72	0.04	--	--	
0	3	-11816	172	-97	-71	--	0.6	0.99	-1.06	0.06	1.00	0.02	1.45	0.01	--	--	
0	4	-10596	217	-91	-67	--	0.6	0.99	-0.95	0.05	1.00	0.02	1.37	0.01	--	--	
0	5	-10255	225	-89	-66	--	0.6	0.99	-0.92	0.05	1.00	0.02	1.35	0.01	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 49 Descrizione: Maschio murario n. 49 su via san Domenico
altezza calcolata: 410.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-5412	107	-18	32	0.0	11.6	0.48	-0.41	0.09	1.00	0.01	0.97	0.03	--	--	
l	3	-3880	53	-13	18	0.0	11.6	0.48	-0.29	0.02	1.00	0.00	0.88	0.00	--	--	
l	4	-2729	19	-14	11	0.0	11.6	0.48	-0.21	0.02	1.00	0.00	0.81	0.00	--	--	
l	5	-2425	5	-14	7	0.0	11.6	0.48	-0.18	0.01	1.00	0.00	0.80	0.00	--	--	
½	2	-32660	51	-127	59	0.0	--	0.67	-1.24	0.20	1.00	0.00	1.59	0.00	--	--	
½	3	-24025	16	-94	17	0.0	--	0.67	-0.91	0.05	1.00	0.00	1.34	0.00	--	--	
½	4	-20033	5	-98	-17	0.0	--	0.67	-0.76	0.04	1.00	0.00	1.23	0.00	--	--	
½	5	-18948	14	-98	-30	0.0	--	0.67	-0.72	0.04	1.00	0.00	1.20	0.00	--	--	
0	2	-21897	26	-233	-6	--	0.0	1.00	-1.66	0.27	1.00	0.00	1.90	0.00	--	--	
0	3	-16300	8	-172	-3	--	0.0	1.00	-1.23	0.07	1.00	0.00	1.59	0.00	--	--	
0	4	-14298	2	-163	-6	--	0.0	1.00	-1.08	0.06	1.00	0.00	1.47	0.00	--	--	
0	5	-13756	7	-159	-6	--	0.0	1.00	-1.04	0.06	1.00	0.00	1.44	0.00	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 50 Descrizione: Maschio murario n. 50 su via san Domenico
altezza calcolata: 410.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-4290	197	-35	101	0.0	11.6	0.48	-0.34	0.08	1.00	0.02	0.92	0.05	--	--	
l	3	-3074	84	-25	63	0.0	11.6	0.48	-0.25	0.02	1.00	0.01	0.84	0.01	--	--	
l	4	-2197	23	-26	32	0.0	11.6	0.48	-0.18	0.01	1.00	0.00	0.79	0.00	--	--	
l	5	-1962	62	-26	22	0.0	11.6	0.48	-0.16	0.01	1.00	0.00	0.78	0.01	--	--	
½	2	-24300	205	-98	451	0.0	--	0.67	-0.97	0.16	1.00	0.01	1.39	0.02	--	--	
½	3	-17853	95	-67	278	0.0	--	0.67	-0.71	0.04	1.00	0.00	1.20	0.00	--	--	
½	4	-14678	45	-73	153	0.0	--	0.67	-0.59	0.03	1.00	0.00	1.10	0.00	--	--	
½	5	-13825	90	-72	110	0.0	--	0.67	-0.55	0.03	1.00	0.00	1.07	0.00	--	--	
0	2	-19889	111	-130	-71	--	0.4	0.99	-1.59	0.26	1.00	0.01	1.85	0.01	--	--	
0	3	-14796	49	-97	-49	--	0.3	0.99	-1.18	0.06	1.00	0.00	1.55	0.00	--	--	
0	4	-13253	26	-96	-47	--	0.4	0.99	-1.06	0.06	1.00	0.00	1.46	0.00	--	--	
0	5	-12817	51	-95	-41	--	0.3	0.99	-1.03	0.06	1.00	0.00	1.43	0.00	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 51 Descrizione: Maschio murario n. 51 su via san Domenico
altezza calcolata: 410.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	2	-15767	2616	-7882	2008	0.0	11.6	0.48	-1.01	0.23	1.00	0.17	1.42	0.35	--	--	
l	3	-11316	1994	-5673	1423	0.0	11.6	0.48	-0.73	0.05	1.00	0.13	1.20	0.11	--	--	
l	4	-9033	1949	-4919	1193	0.0	11.6	0.48	-0.58	0.04	1.00	0.12	1.09	0.11	--	--	
l	5	-8365	1936	-4667	1115	0.0	11.6	0.48	-0.54	0.04	1.00	0.12	1.06	0.12	--	--	
½	2	-46772	2361	-4694	-2673	0.0	--	0.67	-1.50	0.24	1.00	0.08	1.79	0.13	--	--	
½	3	-34203	1804	-3371	-2062	0.0	--	0.67	-1.10	0.06	1.00	0.06	1.48	0.04	--	--	
½	4	-28650	1786	-2913	-2068	0.0	--	0.67	-0.92	0.05	1.00	0.06	1.35	0.04	--	--	
½	5	-27082	1780	-2758	-2073	0.0	--	0.67	-0.87	0.05	1.00	0.06	1.31	0.04	--	--	
0	2	-29953	1176	4262	-560	--	1.9	0.97	-1.92	0.32	1.00	0.08	2.10	0.11	--	--	
0	3	-22151	900	3078	-405	--	1.8	0.98	-1.42	0.08	1.00	0.06	1.73	0.03	--	--	
0	4	-19377	890	2694	-349	--	1.8	0.98	-1.24	0.07	1.00	0.06	1.59	0.04	--	--	
0	5	-18590	888	2565	-328	--	1.8	0.98	-1.19	0.07	1.00	0.06	1.55	0.04	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 52 Descrizione: Maschio murario n. 52 su via san Domenico
altezza calcolata: 410.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-3999	272	-538	-472	0.0	11.6	0.48	-0.25	0.06	1.00	0.02	0.85	0.06	--	--	
l	3	-2878	259	-386	-352	0.0	11.6	0.48	-0.18	0.01	1.00	0.02	0.79	0.02	--	--	
l	4	-2014	359	-336	-289	0.0	11.6	0.48	-0.13	0.01	1.00	0.02	0.75	0.03	--	--	
l	5	-1790	392	-319	-274	0.0	11.6	0.48	-0.11	0.01	1.00	0.02	0.74	0.03	--	--	
½	2	-39676	1726	-2500	-2373	0.0	--	0.67	-1.23	0.20	1.00	0.05	1.59	0.10	--	--	
½	3	-29203	1286	-1801	-1774	0.0	--	0.67	-0.91	0.05	1.00	0.04	1.34	0.03	--	--	
½	4	-25075	1126	-1577	-1507	0.0	--	0.67	-0.78	0.04	1.00	0.04	1.24	0.03	--	--	
½	5	-23909	1085	-1501	-1441	0.0	--	0.67	-0.74	0.04	1.00	0.03	1.22	0.03	--	--	
0	2	-30942	1098	673	-424	--	1.4	0.98	-1.92	0.31	1.00	0.07	2.10	0.10	--	--	
0	3	-22912	817	481	-306	--	1.3	0.98	-1.42	0.08	1.00	0.05	1.73	0.03	--	--	
0	4	-20462	720	410	-245	--	1.2	0.98	-1.27	0.07	1.00	0.04	1.61	0.03	--	--	
0	5	-19746	694	387	-227	--	1.2	0.98	-1.23	0.07	1.00	0.04	1.58	0.03	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 53 Descrizione: Maschio murario n. 53 su via san domenico
altezza calcolata: 410.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-13395	613	-7303	-470	0.0	11.6	0.48	-1.10	0.25	1.00	0.05	1.49	0.10	--	--	
l	3	-9633	461	-5257	-342	0.0	11.6	0.48	-0.79	0.06	1.00	0.04	1.25	0.03	--	--	
l	4	-7981	386	-4556	-299	0.0	11.6	0.48	-0.66	0.05	1.00	0.03	1.15	0.03	--	--	
l	5	-7477	361	-4322	-284	0.0	11.6	0.48	-0.61	0.05	1.00	0.03	1.12	0.03	--	--	
½	2	-34708	3099	-4215	-1672	0.0	--	0.67	-1.43	0.23	1.00	0.13	1.73	0.22	--	--	
½	3	-25438	2249	-3028	-1218	0.0	--	0.67	-1.05	0.06	1.00	0.09	1.44	0.06	--	--	
½	4	-21841	1971	-2603	-1055	0.0	--	0.67	-0.90	0.05	1.00	0.08	1.33	0.06	--	--	
½	5	-20799	1877	-2460	-999	0.0	--	0.67	-0.85	0.05	1.00	0.08	1.30	0.06	--	--	
0	2	-22478	1515	3821	310	--	1.4	0.98	-1.85	0.30	1.00	0.12	2.05	0.18	--	--	
0	3	-16662	1099	2761	224	--	1.3	0.98	-1.37	0.08	1.00	0.09	1.69	0.05	--	--	
0	4	-14867	963	2418	207	--	1.4	0.98	-1.22	0.07	1.00	0.08	1.58	0.05	--	--	
0	5	-14341	918	2303	200	--	1.4	0.98	-1.18	0.06	1.00	0.08	1.54	0.05	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 54 Descrizione: Maschio murario n. 54 su via san Domenico
altezza calcolata: 410.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-4056	1670	-62	0	0.0	11.6	0.48	-0.74	0.17	1.00	0.31	1.22	0.75	--	--	
l	3	-2917	1202	-45	0	0.0	11.6	0.48	-0.53	0.04	1.00	0.22	1.06	0.21	--	--	
l	4	-2574	1135	-33	0	0.0	11.6	0.48	-0.47	0.04	1.00	0.21	1.01	0.21	--	--	
l	5	-2480	1106	-30	0	0.0	11.6	0.48	-0.45	0.03	1.00	0.20	1.00	0.20	--	--	
½	2	-16448	1771	-70	0	0.0	--	0.67	-1.51	0.24	1.00	0.16	1.79	0.27	--	--	
½	3	-12057	1287	-50	0	0.0	--	0.67	-1.10	0.06	1.00	0.12	1.49	0.08	--	--	
½	4	-10744	1065	-18	0	0.0	--	0.67	-0.98	0.05	1.00	0.10	1.40	0.07	--	--	
½	5	-10375	995	-9	0	0.0	--	0.67	-0.95	0.05	1.00	0.09	1.37	0.07	--	--	
0	2	-8562	1033	5	0	--	0.0	1.00	-1.57	0.25	1.00	0.19	1.84	0.31	--	--	
0	3	-6373	748	4	0	--	0.0	1.00	-1.17	0.06	1.00	0.14	1.54	0.09	--	--	
0	4	-5903	620	7	0	--	0.0	1.00	-1.08	0.06	1.00	0.11	1.47	0.08	--	--	
0	5	-5777	580	7	0	--	0.0	1.00	-1.06	0.06	1.00	0.11	1.45	0.07	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 55 Descrizione: Maschio murario n. 55 Interno lato scala
altezza calcolata: 410.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-5194	707	49	0	0.0	4.8	0.67	-1.54	0.25	1.00	0.21	1.82	0.35	--	--	
l	3	-3853	531	35	0	0.0	4.8	0.67	-1.14	0.06	1.00	0.16	1.52	0.10	--	--	
l	4	-3350	451	33	0	0.0	4.1	0.69	-0.99	0.05	1.00	0.13	1.41	0.10	--	--	
l	5	-3211	432	31	0	0.0	3.9	0.69	-0.95	0.05	1.00	0.13	1.37	0.09	--	--	
½	2	-8741	1354	-153	0	0.0	--	0.80	-2.59	0.35	1.00	0.40	2.61	0.46	--	--	
½	3	-6575	927	-115	0	0.0	--	0.80	-1.95	0.09	1.00	0.28	2.12	0.13	--	--	
½	4	-5986	740	-104	0	0.0	--	0.81	-1.78	0.08	1.00	0.22	1.99	0.11	--	--	
½	5	-5827	674	-101	0	0.0	--	0.82	-1.73	0.08	1.00	0.20	1.96	0.10	--	--	
0	2	-11267	397	37	0	--	0.0	1.00	-3.35	0.45	1.00	0.12	3.17	0.11	--	--	
0	3	-8394	286	30	0	--	0.0	1.00	-2.49	0.11	1.00	0.08	2.53	0.03	--	--	
0	4	-7609	247	27	0	--	0.0	1.00	-2.26	0.10	1.00	0.07	2.35	0.03	--	--	
0	5	-7380	234	27	0	--	0.0	1.00	-2.19	0.10	1.00	0.07	2.30	0.03	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 56 Descrizione: Maschio murario n. 56 interno lato scala
altezza calcolata: 410.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-8614	260	397	-34	0.0	0.5	0.83	-1.01	0.13	1.00	0.03	1.41	0.06	--	--	
l	3	-6455	169	292	-16	0.0	0.6	0.83	-0.75	0.03	1.00	0.02	1.23	0.02	--	--	
l	4	-5677	174	272	-18	0.0	0.3	0.84	-0.66	0.03	1.00	0.02	1.16	0.02	--	--	
l	5	-5476	168	265	-16	0.0	0.2	0.85	-0.64	0.03	1.00	0.02	1.14	0.02	--	--	
½	2	-21984	1398	102	-843	0.0	--	0.86	-2.57	0.32	1.00	0.16	2.59	0.19	--	--	
½	3	-16438	966	72	-597	0.0	--	0.86	-1.92	0.08	1.00	0.11	2.10	0.05	--	--	
½	4	-14775	792	79	-508	0.0	--	0.86	-1.73	0.07	1.00	0.09	1.95	0.05	--	--	
½	5	-14319	731	78	-479	0.0	--	0.86	-1.67	0.07	1.00	0.09	1.91	0.04	--	--	
0	2	-25193	2481	281	812	--	3.2	0.92	-2.94	0.40	1.00	0.29	2.87	0.30	--	--	
0	3	-18864	1746	212	572	--	3.0	0.93	-2.20	0.10	1.00	0.20	2.31	0.09	--	--	
0	4	-17226	1475	195	483	--	2.8	0.93	-2.01	0.09	1.00	0.17	2.17	0.08	--	--	
0	5	-16761	1381	190	454	--	2.7	0.93	-1.96	0.09	1.00	0.16	2.13	0.08	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 57 Descrizione: Maschio murario n. 57 interno lato scala
altezza calcolata: 410.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	2	-20429	958	393	-2651	0.0	2.4	0.75	-1.35	0.19	1.00	0.06	1.67	0.11	--	--	
l	3	-15264	722	293	-1946	0.0	2.4	0.75	-1.01	0.05	1.00	0.05	1.42	0.03	--	--	
l	4	-13404	641	274	-1715	0.0	2.8	0.74	-0.88	0.04	1.00	0.04	1.32	0.03	--	--	
l	5	-12917	622	268	-1646	0.0	2.8	0.73	-0.85	0.04	1.00	0.04	1.30	0.03	--	--	
½	2	-36096	4846	-397	-1138	0.0	--	0.85	-2.35	0.30	1.00	0.31	2.42	0.39	--	--	
½	3	-26974	3524	-287	-815	0.0	--	0.85	-1.75	0.07	1.00	0.23	1.97	0.12	--	--	
½	4	-24301	3103	-249	-670	0.0	--	0.84	-1.58	0.07	1.00	0.20	1.84	0.11	--	--	
½	5	-23564	2969	-236	-624	0.0	--	0.84	-1.53	0.07	1.00	0.19	1.81	0.11	--	--	
0	2	-43076	6938	41	2027	--	4.7	0.94	-2.82	0.38	1.00	0.45	2.78	0.49	--	--	
0	3	-32243	5075	33	1506	--	4.7	0.94	-2.11	0.09	1.00	0.33	2.24	0.15	--	--	
0	4	-29388	4502	36	1382	--	4.7	0.94	-1.93	0.09	1.00	0.30	2.10	0.14	--	--	
0	5	-28592	4324	37	1343	--	4.7	0.94	-1.87	0.09	1.00	0.28	2.07	0.14	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 58 Descrizione: Maschio murario n. 58 interno
altezza calcolata: 410.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-25245	3055	728	1214	0.0	2.4	0.75	-1.60	0.23	1.00	0.19	1.86	0.31	--	--	
l	3	-18813	2170	542	901	0.0	2.4	0.75	-1.19	0.06	1.00	0.14	1.56	0.09	--	--	
l	4	-16791	1760	509	791	0.0	2.6	0.74	-1.07	0.05	1.00	0.11	1.46	0.08	--	--	
l	5	-16229	1629	498	760	0.0	2.7	0.74	-1.03	0.05	1.00	0.10	1.43	0.07	--	--	
½	2	-35756	3113	492	-816	0.0	--	0.85	-2.27	0.29	1.00	0.20	2.36	0.25	--	--	
½	3	-26722	2199	349	-611	0.0	--	0.85	-1.70	0.07	1.00	0.14	1.93	0.07	--	--	
½	4	-24317	1810	301	-549	0.0	--	0.84	-1.54	0.07	1.00	0.11	1.82	0.06	--	--	
½	5	-23632	1679	284	-529	0.0	--	0.84	-1.50	0.06	1.00	0.11	1.78	0.06	--	--	
0	2	-41091	2810	495	85	--	0.2	1.00	-2.61	0.33	1.00	0.18	2.61	0.20	--	--	
0	3	-30760	1987	362	40	--	0.1	1.00	-1.95	0.08	1.00	0.13	2.12	0.06	--	--	
0	4	-28308	1675	324	6	--	0.0	1.00	-1.80	0.08	1.00	0.11	2.01	0.05	--	--	
0	5	-27596	1568	312	-7	--	0.0	1.00	-1.75	0.07	1.00	0.10	1.97	0.05	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **0.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 59 Descrizione: Maschio murario n. 59 interno
altezza calcolata: 410.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-23457	5275	747	520	0.0	8.3	0.57	-2.45	0.46	1.00	0.55	2.49	0.66	--	--	
l	3	-17285	3850	534	372	0.0	8.2	0.57	-1.80	0.11	1.00	0.40	2.01	0.20	--	--	
l	4	-15297	3447	459	331	0.0	8.3	0.57	-1.60	0.10	1.00	0.36	1.86	0.19	--	--	
l	5	-14713	3318	434	315	0.0	8.3	0.57	-1.53	0.10	1.00	0.35	1.81	0.19	--	--	
½	2	-26142	5627	183	452	0.0	--	0.72	-2.72	0.41	1.00	0.59	2.70	0.65	--	--	
½	3	-19422	4102	133	333	0.0	--	0.72	-2.02	0.10	1.00	0.43	2.18	0.20	--	--	
½	4	-17574	3695	119	304	0.0	--	0.72	-1.83	0.09	1.00	0.39	2.03	0.19	--	--	
½	5	-17041	3562	114	295	0.0	--	0.72	-1.78	0.09	1.00	0.37	1.99	0.19	--	--	
0	2	-27634	7302	-366	32	--	0.1	1.00	-2.88	0.43	1.00	0.76	2.82	0.81	--	--	
0	3	-20658	5316	-260	28	--	0.1	1.00	-2.15	0.11	1.00	0.55	2.27	0.24	--	--	
0	4	-19007	4744	-217	33	--	0.2	1.00	-1.98	0.10	1.00	0.49	2.14	0.23	--	--	
0	5	-18539	4558	-203	36	--	0.2	1.00	-1.93	0.10	1.00	0.47	2.11	0.23	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 60 Descrizione: Maschio murario n. 60 interno
altezza calcolata: 410.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-7317	1113	-68	0	0.0	4.0	0.69	-1.60	0.25	1.00	0.24	1.86	0.39	--	--	
l	3	-5419	801	-49	0	0.0	4.0	0.69	-1.18	0.06	1.00	0.17	1.55	0.11	--	--	
l	4	-4905	738	-42	0	0.0	3.9	0.69	-1.07	0.06	1.00	0.16	1.46	0.11	--	--	
l	5	-4763	710	-40	0	0.0	3.8	0.69	-1.04	0.05	1.00	0.15	1.44	0.11	--	--	
½	2	-11653	3810	62	0	0.0	--	0.81	-2.54	0.33	1.00	0.83	2.57	0.97	--	--	
½	3	-8628	2752	40	0	0.0	--	0.81	-1.88	0.08	1.00	0.60	2.07	0.29	--	--	
½	4	-7830	2433	26	0	0.0	--	0.82	-1.71	0.07	1.00	0.53	1.94	0.27	--	--	
½	5	-7596	2323	20	0	0.0	--	0.82	-1.66	0.07	1.00	0.51	1.90	0.27	--	--	
0	2	-14152	3018	-193	0	--	0.0	1.00	-3.09	0.41	1.00	0.66	2.98	0.66	--	--	
0	3	-10516	2204	-136	0	--	0.0	1.00	-2.29	0.10	1.00	0.48	2.38	0.20	--	--	
0	4	-9641	2005	-113	0	--	0.0	1.00	-2.10	0.09	1.00	0.44	2.24	0.20	--	--	
0	5	-9384	1936	-105	0	--	0.0	1.00	-2.05	0.09	1.00	0.42	2.20	0.19	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 61 Descrizione: Maschio murario n. 61 interno
altezza calcolata: 410.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²			kg/cm ²					
l	2	-10990	6871	-66	-3276	0.0	10.8	0.46	-2.09	0.49	1.00	1.31	2.23	1.76	--	--	NON Verif.
l	3	-7898	4952	-46	-2361	0.0	10.8	0.46	-1.50	0.12	1.00	0.94	1.79	0.53	--	--	
l	4	-6747	4343	-41	-2057	0.0	10.8	0.46	-1.28	0.10	1.00	0.83	1.62	0.51	--	--	
l	5	-6373	4136	-39	-1955	0.0	10.8	0.46	-1.21	0.09	1.00	0.79	1.57	0.50	--	--	
½	2	-18365	4565	-10	-494	0.0	--	0.66	-1.75	0.29	1.00	0.43	1.97	0.66	--	--	
½	3	-13403	3279	-5	-355	0.0	--	0.66	-1.28	0.07	1.00	0.31	1.62	0.19	--	--	
½	4	-11655	2874	-6	-311	0.0	--	0.66	-1.11	0.06	1.00	0.27	1.49	0.18	--	--	
½	5	-11114	2733	-6	-296	0.0	--	0.66	-1.06	0.06	1.00	0.26	1.45	0.18	--	--	
0	2	-7069	3860	54	751	--	10.6	0.65	-1.34	0.34	1.00	0.73	1.67	1.32	--	--	NON Verif.
0	3	-5303	2783	40	543	--	10.2	0.66	-1.01	0.08	1.00	0.53	1.42	0.37	--	--	
0	4	-4817	2431	35	476	--	9.9	0.67	-0.92	0.07	1.00	0.46	1.35	0.34	--	--	
0	5	-4684	2313	34	453	--	9.7	0.67	-0.89	0.07	1.00	0.44	1.33	0.33	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 62 Descrizione: Maschio murario n. 62 interno
altezza calcolata: 410.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-23782	3768	-1621	2498	0.0	10.8	0.46	-2.45	0.57	1.00	0.39	2.50	0.47	--	--	
l	3	-17411	2660	-1155	1768	0.0	10.8	0.46	-1.80	0.14	1.00	0.27	2.01	0.14	--	--	
l	4	-15516	2223	-977	1489	0.0	10.8	0.46	-1.60	0.12	1.00	0.23	1.86	0.12	--	--	
l	5	-14936	2070	-918	1392	0.0	10.8	0.46	-1.54	0.12	1.00	0.21	1.82	0.12	--	--	
½	2	-25234	3064	147	1075	0.0	--	0.66	-2.50	0.41	1.00	0.30	2.53	0.36	--	--	
½	3	-18626	2137	110	768	0.0	--	0.66	-1.84	0.10	1.00	0.21	2.04	0.10	--	--	
½	4	-16862	1717	97	657	0.0	--	0.66	-1.67	0.09	1.00	0.17	1.91	0.09	--	--	
½	5	-16326	1574	94	618	0.0	--	0.66	-1.62	0.09	1.00	0.16	1.87	0.08	--	--	
0	2	-22367	693	1539	67	--	0.3	0.99	-2.41	0.40	1.00	0.07	2.47	0.09	--	--	
0	3	-16665	567	1108	58	--	0.3	0.99	-1.79	0.10	1.00	0.06	2.01	0.03	--	--	
0	4	-15355	622	959	69	--	0.4	0.99	-1.65	0.09	1.00	0.07	1.90	0.04	--	--	
0	5	-14977	643	909	72	--	0.5	0.99	-1.61	0.09	1.00	0.07	1.87	0.04	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **0.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 63 Descrizione: Maschio murario n. 63 intrno
altezza calcolata: 410.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-9031	910	-879	0	0.0	4.0	0.67	-1.65	0.27	1.00	0.17	1.90	0.26	--	--	
l	3	-6683	658	-627	0	0.0	3.9	0.67	-1.22	0.07	1.00	0.12	1.58	0.08	--	--	
l	4	-5968	559	-533	0	0.0	3.9	0.67	-1.09	0.06	1.00	0.10	1.48	0.07	--	--	
l	5	-5760	528	-502	0	0.0	3.8	0.67	-1.05	0.06	1.00	0.10	1.45	0.07	--	--	
½	2	-10287	106	-29	0	0.0	--	0.80	-1.88	0.25	1.00	0.02	2.07	0.03	--	--	
½	3	-7655	86	-19	0	0.0	--	0.80	-1.40	0.06	1.00	0.02	1.71	0.01	--	--	
½	4	-6962	113	-15	0	0.0	--	0.80	-1.27	0.06	1.00	0.02	1.62	0.01	--	--	
½	5	-6759	122	-13	0	0.0	--	0.80	-1.24	0.06	1.00	0.02	1.59	0.01	--	--	
0	2	-11837	759	761	0	--	0.0	1.00	-2.17	0.29	1.00	0.14	2.29	0.18	--	--	
0	3	-8845	567	548	0	--	0.0	1.00	-1.62	0.07	1.00	0.10	1.88	0.06	--	--	
0	4	-8152	542	473	0	--	0.0	1.00	-1.49	0.07	1.00	0.10	1.78	0.06	--	--	
0	5	-7955	534	448	0	--	0.0	1.00	-1.46	0.07	1.00	0.10	1.75	0.06	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 d_1 : **0.00** cm d_2 / t : **0.1660** Effetti di d_1 e d_2 : **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 e_a / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 64 Descrizione: Maschio murario n. 64 interno
altezza calcolata: 410.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-10750	76	-777	435	0.0	2.7	0.72	-1.37	0.21	1.00	0.01	1.69	0.02	--	--	
l	3	-8025	81	-557	323	0.0	2.6	0.72	-1.02	0.05	1.00	0.01	1.43	0.01	--	--	
l	4	-7241	144	-481	292	0.0	2.4	0.73	-0.92	0.05	1.00	0.02	1.35	0.01	--	--	
l	5	-7019	161	-456	283	0.0	2.4	0.73	-0.89	0.04	1.00	0.02	1.33	0.02	--	--	
½	2	-15795	778	39	-251	0.0	--	0.82	-2.01	0.26	1.00	0.10	2.17	0.14	--	--	
½	3	-11811	588	25	-186	0.0	--	0.83	-1.51	0.06	1.00	0.07	1.79	0.04	--	--	
½	4	-10784	575	3	-171	0.0	--	0.83	-1.37	0.06	1.00	0.07	1.69	0.04	--	--	
½	5	-10487	568	-3	-167	0.0	--	0.83	-1.34	0.06	1.00	0.07	1.66	0.04	--	--	
0	2	-19024	1951	912	-390	--	2.0	0.95	-2.42	0.33	1.00	0.25	2.48	0.30	--	--	
0	3	-14244	1461	659	-291	--	2.0	0.95	-1.82	0.08	1.00	0.19	2.02	0.09	--	--	
0	4	-13040	1375	576	-255	--	2.0	0.95	-1.66	0.08	1.00	0.18	1.91	0.09	--	--	
0	5	-12695	1347	549	-245	--	1.9	0.95	-1.62	0.07	1.00	0.17	1.87	0.09	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 66 Descrizione: Maschio murario n. 66 interno
altezza calcolata: 410.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-6795	1323	148	238	0.0	2.0	0.77	-1.37	0.19	1.00	0.27	1.69	0.47	--	--	
l	3	-5056	956	109	177	0.0	2.0	0.77	-1.02	0.05	1.00	0.19	1.42	0.14	--	--	
l	4	-4491	785	99	160	0.0	1.5	0.79	-0.90	0.04	1.00	0.16	1.34	0.12	--	--	
l	5	-4334	735	96	156	0.0	1.4	0.80	-0.87	0.04	1.00	0.15	1.31	0.11	--	--	
½	2	-10539	89	-22	44	0.0	--	0.86	-2.12	0.26	1.00	0.02	2.25	0.02	--	--	
½	3	-7931	28	-15	27	0.0	--	0.86	-1.60	0.07	1.00	0.01	1.86	0.00	--	--	
½	4	-7345	76	-7	12	0.0	--	0.86	-1.48	0.06	1.00	0.02	1.77	0.01	--	--	
½	5	-7180	107	-6	7	0.0	--	0.86	-1.44	0.06	1.00	0.02	1.74	0.01	--	--	
0	2	-15474	2745	135	-272	--	1.8	0.93	-3.11	0.42	1.00	0.55	3.00	0.55	--	--	
0	3	-11571	2003	101	-201	--	1.7	0.93	-2.33	0.10	1.00	0.40	2.41	0.17	--	--	
0	4	-10617	1760	95	-178	--	1.7	0.93	-2.14	0.10	1.00	0.35	2.26	0.16	--	--	
0	5	-10339	1684	93	-172	--	1.7	0.93	-2.08	0.09	1.00	0.34	2.22	0.15	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 67 Descrizione: Maschio murario n. 67 interno scala
altezza calcolata: 410.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-26696	3202	135	162	0.0	3.3	0.71	-1.11	0.17	1.00	0.13	1.49	0.27	--	--	
l	3	-20230	2379	98	60	0.0	3.3	0.71	-0.84	0.04	1.00	0.10	1.29	0.08	--	--	
l	4	-19255	2201	93	-45	0.0	3.2	0.72	-0.80	0.04	1.00	0.09	1.26	0.07	--	--	
l	5	-18983	2144	91	-82	0.0	3.2	0.72	-0.79	0.04	1.00	0.09	1.25	0.07	--	--	
½	2	-70090	14543	-1582	9292	0.0	--	0.83	-1.87	0.24	1.00	0.39	2.06	0.56	--	--	
½	3	-52987	10730	-1187	6746	0.0	--	0.83	-1.42	0.06	1.00	0.29	1.72	0.17	--	--	
½	4	-50114	9792	-1120	5862	0.0	--	0.83	-1.34	0.06	1.00	0.26	1.66	0.16	--	--	
½	5	-49302	9488	-1098	5585	0.0	--	0.83	-1.32	0.06	1.00	0.25	1.65	0.15	--	--	
0	2	-50376	6841	-990	-1922	--	3.8	0.96	-2.50	0.34	1.00	0.34	2.53	0.40	--	--	
0	3	-38028	5026	-741	-1355	--	3.6	0.96	-1.88	0.08	1.00	0.25	2.07	0.12	--	--	
0	4	-35996	4529	-698	-1128	--	3.1	0.97	-1.78	0.08	1.00	0.22	2.00	0.11	--	--	
0	5	-35396	4370	-684	-1059	--	3.0	0.97	-1.75	0.08	1.00	0.22	1.98	0.11	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 68 Descrizione: Maschio murario n. 68 interno scala
altezza calcolata: 410.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	2	-11864	538	58	396	0.0	3.4	0.71	-0.92	0.14	1.00	0.04	1.35	0.09	--	--	
l	3	-9042	481	33	298	0.0	3.3	0.71	-0.70	0.04	1.00	0.04	1.19	0.03	--	--	
l	4	-8636	799	20	290	0.0	3.0	0.73	-0.67	0.03	1.00	0.06	1.16	0.05	--	--	
l	5	-8533	880	14	286	0.0	2.9	0.73	-0.66	0.03	1.00	0.07	1.16	0.06	--	--	
½	2	-22342	2576	24	787	0.0	--	0.83	-1.28	0.17	1.00	0.15	1.62	0.27	--	--	
½	3	-16956	1986	4	606	0.0	--	0.83	-0.97	0.04	1.00	0.11	1.39	0.08	--	--	
½	4	-15974	2229	-24	634	0.0	--	0.84	-0.91	0.04	1.00	0.13	1.34	0.09	--	--	
½	5	-15718	2280	-34	641	0.0	--	0.84	-0.90	0.04	1.00	0.13	1.33	0.10	--	--	
0	2	-26465	3480	28	495	--	1.9	0.97	-1.92	0.26	1.00	0.25	2.10	0.36	--	--	
0	3	-20063	2612	35	368	--	1.8	0.97	-1.45	0.06	1.00	0.19	1.75	0.11	--	--	
0	4	-19012	2592	65	351	--	1.8	0.97	-1.38	0.06	1.00	0.19	1.69	0.11	--	--	
0	5	-18722	2571	75	341	--	1.8	0.97	-1.36	0.06	1.00	0.19	1.68	0.11	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **0.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 69 Descrizione: Maschio murario n. 69 interno
altezza calcolata: 410.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-8136	2332	-1079	-1994	0.0	10.8	0.46	-0.67	0.16	1.00	0.19	1.17	0.50	--	--	
l	3	-5896	1681	-777	-1457	0.0	10.8	0.46	-0.49	0.04	1.00	0.14	1.03	0.14	--	--	
l	4	-5068	1541	-673	-1407	0.0	10.8	0.46	-0.42	0.03	1.00	0.13	0.97	0.13	--	--	
l	5	-4809	1485	-639	-1376	0.0	10.8	0.46	-0.40	0.03	1.00	0.12	0.96	0.13	--	--	
½	2	-22354	5983	-232	-1997	0.0	--	0.66	-0.93	0.15	1.00	0.25	1.36	0.55	--	--	
½	3	-16520	4348	-171	-1475	0.0	--	0.66	-0.69	0.04	1.00	0.18	1.17	0.15	--	--	
½	4	-14678	4182	-157	-1464	0.0	--	0.66	-0.61	0.03	1.00	0.17	1.12	0.16	--	--	
½	5	-14134	4084	-153	-1446	0.0	--	0.66	-0.59	0.03	1.00	0.17	1.10	0.15	--	--	
0	2	-25290	7515	764	168	--	0.7	0.99	-1.55	0.26	1.00	0.46	1.82	0.76	--	--	
0	3	-18823	5480	548	103	--	0.5	0.99	-1.15	0.06	1.00	0.34	1.53	0.22	--	--	
0	4	-17167	5054	467	-33	--	0.2	1.00	-1.05	0.06	1.00	0.31	1.45	0.21	--	--	
0	5	-16668	4892	441	-69	--	0.4	1.00	-1.02	0.06	1.00	0.30	1.43	0.21	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **0.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 70 Descrizione: Maschio murario n. 70 interno
altezza calcolata: 410.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-10717	1706	-1276	-115	0.0	10.8	0.46	-1.19	0.28	1.00	0.19	1.56	0.37	--	--	
l	3	-7783	1248	-919	-87	0.0	10.8	0.46	-0.87	0.07	1.00	0.14	1.31	0.11	--	--	
l	4	-6860	1121	-799	-79	0.0	10.8	0.46	-0.76	0.06	1.00	0.12	1.23	0.10	--	--	
l	5	-6556	1079	-758	-77	0.0	10.8	0.46	-0.73	0.06	1.00	0.12	1.21	0.10	--	--	
½	2	-13636	4019	-319	-174	0.0	--	0.66	-1.56	0.25	1.00	0.46	1.83	0.75	--	--	
½	3	-10087	2982	-230	-131	0.0	--	0.66	-1.15	0.06	1.00	0.34	1.52	0.22	--	--	
½	4	-9217	2709	-201	-121	0.0	--	0.66	-1.05	0.06	1.00	0.31	1.45	0.21	--	--	
½	5	-8943	2628	-192	-117	0.0	--	0.66	-1.02	0.06	1.00	0.30	1.42	0.21	--	--	
0	2	-14535	3972	857	-69	--	0.5	0.99	-1.70	0.28	1.00	0.46	1.93	0.72	--	--	
0	3	-10873	2948	616	-53	--	0.5	0.99	-1.27	0.07	1.00	0.34	1.61	0.21	--	--	
0	4	-10153	2676	532	-49	--	0.5	0.99	-1.19	0.07	1.00	0.31	1.55	0.20	--	--	
0	5	-9926	2596	503	-49	--	0.5	0.99	-1.16	0.06	1.00	0.30	1.53	0.20	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 71 Descrizione: Maschio murario n. 71 interno
altezza calcolata: 410.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-6076	3169	-173	0	0.0	10.8	0.46	-1.21	0.28	1.00	0.63	1.57	1.21	--	--	NON Verif.
l	3	-4505	2358	-125	0	0.0	10.8	0.46	-0.90	0.07	1.00	0.47	1.33	0.35	--	--	
l	4	-4030	2098	-109	0	0.0	10.8	0.46	-0.80	0.06	1.00	0.42	1.26	0.33	--	--	
l	5	-3891	2026	-104	0	0.0	10.8	0.46	-0.78	0.06	1.00	0.40	1.24	0.33	--	--	
½	2	-10527	1083	-7	0	0.0	--	0.66	-2.10	0.34	1.00	0.22	2.23	0.29	--	--	
½	3	-7840	817	-6	0	0.0	--	0.66	-1.56	0.09	1.00	0.16	1.83	0.09	--	--	
½	4	-7148	727	-8	0	0.0	--	0.66	-1.43	0.08	1.00	0.14	1.73	0.08	--	--	
½	5	-6943	705	-8	0	0.0	--	0.66	-1.38	0.08	1.00	0.14	1.70	0.08	--	--	
0	2	-16066	2735	8	0	--	0.0	1.00	-3.21	0.52	1.00	0.55	3.06	0.53	--	--	
0	3	-12016	2055	6	0	--	0.0	1.00	-2.40	0.13	1.00	0.41	2.46	0.17	--	--	
0	4	-11053	1906	8	0	--	0.0	1.00	-2.21	0.12	1.00	0.38	2.31	0.16	--	--	
0	5	-10778	1865	8	0	--	0.0	1.00	-2.15	0.12	1.00	0.37	2.27	0.16	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **0.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 72 Descrizione: Maschio murario n. 72 interno
altezza calcolata: 410.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-21879	2693	4711	-7100	0.0	10.0	0.44	-0.78	0.19	1.00	0.10	1.24	0.23	--	--	
l	3	-15921	1935	3389	-5203	0.0	10.0	0.44	-0.56	0.05	1.00	0.07	1.08	0.06	--	--	
l	4	-13979	1790	2931	-4844	0.0	10.0	0.44	-0.50	0.04	1.00	0.06	1.03	0.06	--	--	
l	5	-13354	1725	2778	-4704	0.0	10.0	0.44	-0.47	0.04	1.00	0.06	1.01	0.06	--	--	
½	2	-37973	5065	1218	-14556	0.0	--	0.64	-1.16	0.19	1.00	0.16	1.53	0.30	--	--	
½	3	-28121	3709	882	-10861	0.0	--	0.64	-0.86	0.05	1.00	0.11	1.31	0.09	--	--	
½	4	-25431	3538	769	-10482	0.0	--	0.64	-0.78	0.04	1.00	0.11	1.24	0.09	--	--	
½	5	-24611	3455	732	-10321	0.0	--	0.64	-0.75	0.04	1.00	0.11	1.23	0.09	--	--	
0	2	-45547	5777	-2611	-8906	--	19.6	0.88	-1.54	0.29	1.00	0.20	1.81	0.32	--	--	
0	3	-34026	4262	-1873	-6698	--	19.7	0.88	-1.15	0.07	1.00	0.14	1.52	0.09	--	--	
0	4	-31420	3964	-1609	-6663	--	21.2	0.87	-1.06	0.07	1.00	0.13	1.46	0.09	--	--	
0	5	-30637	3858	-1521	-6617	--	21.6	0.86	-1.04	0.07	1.00	0.13	1.44	0.09	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **0.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 73 Descrizione: Maschio murario n. 73 interno
altezza calcolata: 410.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-4511	809	14	0	0.0	10.0	0.44	-1.01	0.24	1.00	0.18	1.41	0.38	--	--	
l	3	-3357	622	11	0	0.0	10.0	0.44	-0.75	0.06	1.00	0.14	1.22	0.11	--	--	
l	4	-2986	530	8	0	0.0	10.0	0.44	-0.67	0.05	1.00	0.12	1.16	0.10	--	--	
l	5	-2882	511	7	0	0.0	10.0	0.44	-0.64	0.05	1.00	0.11	1.14	0.10	--	--	
½	2	-11385	142	-266	0	0.0	--	0.64	-2.54	0.42	1.00	0.03	2.56	0.04	--	--	
½	3	-8486	85	-194	0	0.0	--	0.64	-1.89	0.11	1.00	0.02	2.08	0.01	--	--	
½	4	-7709	103	-175	0	0.0	--	0.64	-1.72	0.10	1.00	0.02	1.95	0.01	--	--	
½	5	-7485	100	-168	0	0.0	--	0.64	-1.67	0.09	1.00	0.02	1.91	0.01	--	--	
0	2	-13399	787	71	0	--	0.0	1.00	-2.99	0.50	1.00	0.18	2.90	0.18	--	--	
0	3	-10047	608	48	0	--	0.0	1.00	-2.24	0.12	1.00	0.14	2.34	0.06	--	--	
0	4	-9159	528	38	0	--	0.0	1.00	-2.04	0.11	1.00	0.12	2.19	0.05	--	--	
0	5	-8916	512	34	0	--	0.0	1.00	-1.99	0.11	1.00	0.11	2.15	0.05	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 74 Descrizione: Maschio murario n. 74 interno
altezza calcolata: 410.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-3794	787	-461	0	0.0	1.5	0.79	-1.23	0.17	1.00	0.25	1.58	0.48	--	--	
l	3	-2860	581	-324	0	0.0	1.5	0.79	-0.93	0.04	1.00	0.19	1.35	0.14	--	--	
l	4	-2620	522	-263	0	0.0	1.6	0.79	-0.85	0.04	1.00	0.17	1.30	0.13	--	--	
l	5	-2557	504	-243	0	0.0	1.6	0.78	-0.83	0.04	1.00	0.16	1.28	0.13	--	--	
½	2	-6022	1379	156	0	0.0	--	0.86	-1.95	0.24	1.00	0.45	2.12	0.63	--	--	
½	3	-4507	1021	115	0	0.0	--	0.86	-1.46	0.06	1.00	0.33	1.75	0.19	--	--	
½	4	-4148	928	105	0	0.0	--	0.86	-1.34	0.06	1.00	0.30	1.67	0.18	--	--	
½	5	-4042	899	101	0	0.0	--	0.86	-1.31	0.05	1.00	0.29	1.64	0.18	--	--	
0	2	-7392	3122	685	0	--	0.0	1.00	-2.09	0.26	1.00	0.88	2.22	1.19	--	--	NON Verif.
0	3	-5552	2318	490	0	--	0.0	1.00	-1.57	0.07	1.00	0.65	1.83	0.36	--	--	
0	4	-5159	2129	416	0	--	0.0	1.00	-1.46	0.06	1.00	0.60	1.75	0.34	--	--	
0	5	-5045	2070	392	0	--	0.0	1.00	-1.42	0.06	1.00	0.58	1.73	0.34	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 75 Descrizione: Maschio murario n. 75 interno
altezza calcolata: 410.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-34520	592	-3933	5037	0.0	4.9	0.66	-1.58	0.26	1.00	0.03	1.85	0.04	--	--	
l	3	-25615	409	-2787	3597	0.0	4.8	0.67	-1.17	0.06	1.00	0.02	1.54	0.01	--	--	
l	4	-22504	196	-2345	2927	0.0	5.0	0.66	-1.03	0.06	1.00	0.01	1.43	0.01	--	--	
l	5	-21633	141	-2196	2722	0.0	5.1	0.66	-0.99	0.05	1.00	0.01	1.40	0.00	--	--	
½	2	-45419	3142	-71	2961	0.0	--	0.79	-2.16	0.29	1.00	0.15	2.28	0.20	--	--	
½	3	-33898	2364	-31	2191	0.0	--	0.80	-1.61	0.07	1.00	0.11	1.87	0.06	--	--	
½	4	-30570	2188	7	1993	0.0	--	0.79	-1.46	0.07	1.00	0.10	1.75	0.06	--	--	
½	5	-29638	2139	20	1925	0.0	--	0.79	-1.41	0.06	1.00	0.10	1.72	0.06	--	--	
0	2	-52187	6815	4034	4506	--	8.6	0.91	-2.48	0.37	1.00	0.32	2.52	0.39	--	--	
0	3	-39171	5099	2873	3460	--	8.8	0.91	-1.87	0.09	1.00	0.24	2.06	0.12	--	--	
0	4	-35923	4635	2418	3223	--	9.0	0.91	-1.71	0.08	1.00	0.22	1.94	0.11	--	--	
0	5	-35021	4505	2268	3174	--	9.1	0.91	-1.67	0.08	1.00	0.21	1.91	0.11	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo p: **1.00**

Maschio num. 76 Descrizione: Maschio murario n. 76 interno
altezza calcolata: 410.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	2	-17720	30	-5369	-2935	0.0	11.6	0.48	-0.74	0.17	1.00	0.00	1.21	0.00	--	--	
l	3	-12886	13	-3818	-2134	0.0	11.6	0.48	-0.54	0.04	1.00	0.00	1.06	0.00	--	--	
l	4	-11401	66	-3218	-1871	0.0	11.6	0.48	-0.47	0.04	1.00	0.00	1.02	0.00	--	--	
l	5	-10910	86	-3016	-1786	0.0	11.6	0.48	-0.45	0.03	1.00	0.00	1.00	0.00	--	--	
½	2	-26602	2623	-881	-3520	0.0	--	0.67	-1.10	0.18	1.00	0.11	1.49	0.22	--	--	
½	3	-19732	1889	-622	-2613	0.0	--	0.67	-0.82	0.04	1.00	0.08	1.27	0.06	--	--	
½	4	-18131	1563	-511	-2396	0.0	--	0.67	-0.75	0.04	1.00	0.06	1.22	0.05	--	--	
½	5	-17622	1463	-475	-2328	0.0	--	0.67	-0.73	0.04	1.00	0.06	1.21	0.05	--	--	
0	2	-35316	4356	3287	-3207	--	9.1	0.92	-1.47	0.26	1.00	0.18	1.76	0.31	--	--	
0	3	-26478	3190	2346	-2422	--	9.1	0.92	-1.10	0.06	1.00	0.13	1.48	0.09	--	--	
0	4	-24699	2770	1994	-2278	--	9.2	0.92	-1.03	0.06	1.00	0.12	1.43	0.08	--	--	
0	5	-24157	2642	1876	-2230	--	9.2	0.92	-1.00	0.06	1.00	0.11	1.41	0.08	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 77 Descrizione: Maschio murario n. 77 interno
altezza calcolata: 410.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-611	249	56	0	0.0	11.6	0.48	-0.37	0.08	1.00	0.15	0.93	0.48	--	--	
l	3	-438	181	42	0	0.0	11.6	0.48	-0.26	0.02	1.00	0.11	0.86	0.13	--	--	
l	4	-320	116	39	0	0.0	11.6	0.48	-0.19	0.01	1.00	0.07	0.80	0.09	--	--	
l	5	-288	100	38	0	0.0	11.6	0.48	-0.17	0.01	1.00	0.06	0.79	0.08	--	--	
½	2	-5220	857	100	0	0.0	--	0.67	-0.78	0.13	1.00	0.13	1.25	0.31	--	--	
½	3	-3864	634	77	0	0.0	--	0.67	-0.58	0.03	1.00	0.09	1.09	0.09	--	--	
½	4	-3350	461	80	0	0.0	--	0.67	-0.50	0.03	1.00	0.07	1.04	0.07	--	--	
½	5	-3208	420	81	0	0.0	--	0.67	-0.48	0.03	1.00	0.06	1.02	0.06	--	--	
0	2	-4481	176	88	0	--	0.0	1.00	-1.34	0.22	1.00	0.05	1.67	0.10	--	--	
0	3	-3343	126	65	0	--	0.0	1.00	-1.00	0.05	1.00	0.04	1.41	0.03	--	--	
0	4	-3016	138	59	0	--	0.0	1.00	-0.90	0.05	1.00	0.04	1.34	0.03	--	--	
0	5	-2925	138	58	0	--	0.0	1.00	-0.87	0.05	1.00	0.04	1.32	0.03	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **0.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 114 Descrizione: Maschio murario n. 114 interno
altezza calcolata: 410.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-11898	598	2491	2755	0.0	14.1	0.51	-0.35	0.07	1.00	0.02	0.92	0.06	--	--	
l	3	-8774	408	1775	1971	0.0	14.1	0.51	-0.26	0.02	1.00	0.01	0.85	0.01	--	--	
l	4	-7876	443	1463	1885	0.0	14.1	0.51	-0.23	0.02	1.00	0.01	0.83	0.02	--	--	
l	5	-7598	437	1364	1827	0.0	14.1	0.51	-0.22	0.02	1.00	0.01	0.83	0.02	--	--	
½	2	-21652	2453	3679	1424	0.0	--	0.69	-0.63	0.10	1.00	0.07	1.13	0.19	--	--	
½	3	-16317	1674	2637	1084	0.0	--	0.69	-0.48	0.02	1.00	0.05	1.02	0.05	--	--	
½	4	-15388	1539	2216	1283	0.0	--	0.69	-0.45	0.02	1.00	0.04	1.00	0.05	--	--	
½	5	-15113	1456	2082	1321	0.0	--	0.69	-0.44	0.02	1.00	0.04	0.99	0.04	--	--	
0	2	-33130	3715	6418	-5102	--	15.4	0.88	-0.97	0.17	1.00	0.11	1.38	0.23	--	--	
0	3	-25109	2550	4615	-3442	--	13.7	0.90	-0.73	0.04	1.00	0.07	1.21	0.06	--	--	
0	4	-23966	2277	3981	-2285	--	9.5	0.93	-0.70	0.04	1.00	0.07	1.18	0.06	--	--	
0	5	-23639	2143	3774	-1928	--	8.2	0.94	-0.69	0.04	1.00	0.06	1.18	0.05	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **0.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 115 Descrizione: Maschio murario n. 115
altezza calcolata: 410.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-22663	9264	2251	9679	0.0	14.1	0.51	-0.66	0.14	1.00	0.27	1.16	0.70	--	--	
l	3	-16759	6881	1588	7278	0.0	14.1	0.51	-0.49	0.03	1.00	0.20	1.03	0.20	--	--	
l	4	-15166	6233	1342	6599	0.0	14.1	0.51	-0.44	0.03	1.00	0.18	0.99	0.18	--	--	
l	5	-14671	6039	1256	6419	0.0	14.1	0.51	-0.43	0.03	1.00	0.18	0.98	0.18	--	--	
½	2	-43238	12067	1426	17355	0.0	--	0.69	-1.27	0.20	1.00	0.35	1.61	0.66	--	--	
½	3	-32381	9004	1002	13010	0.0	--	0.69	-0.95	0.05	1.00	0.26	1.37	0.19	--	--	
½	4	-30147	8204	871	11812	0.0	--	0.69	-0.88	0.05	1.00	0.24	1.32	0.18	--	--	
½	5	-29471	7971	823	11484	0.0	--	0.69	-0.86	0.04	1.00	0.23	1.31	0.18	--	--	
0	2	-52925	10973	-248	8198	--	15.5	0.88	-1.55	0.27	1.00	0.32	1.82	0.53	--	--	
0	3	-39853	8231	-146	6151	--	15.4	0.88	-1.17	0.07	1.00	0.24	1.54	0.16	--	--	
0	4	-37655	7508	2	5565	--	14.8	0.89	-1.10	0.06	1.00	0.22	1.49	0.15	--	--	
0	5	-36989	7309	47	5406	--	14.6	0.89	-1.08	0.06	1.00	0.21	1.47	0.15	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 117 Descrizione: Maschio murario n. 117 interno
altezza calcolata: 410.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-5757	646	461	0	0.0	8.3	0.64	-0.69	0.12	1.00	0.08	1.18	0.20	--	--	
l	3	-4412	465	329	0	0.0	8.2	0.64	-0.53	0.03	1.00	0.06	1.06	0.05	--	--	
l	4	-4249	407	275	0	0.0	8.0	0.65	-0.51	0.03	1.00	0.05	1.04	0.05	--	--	
l	5	-4213	387	258	0	0.0	8.0	0.65	-0.51	0.03	1.00	0.05	1.04	0.04	--	--	
½	2	-10167	3435	273	0	0.0	--	0.78	-1.23	0.17	1.00	0.41	1.58	0.79	--	--	
½	3	-7774	2523	186	0	0.0	--	0.78	-0.94	0.04	1.00	0.30	1.36	0.22	--	--	
½	4	-7502	2288	139	0	0.0	--	0.78	-0.90	0.04	1.00	0.28	1.34	0.21	--	--	
½	5	-7436	2210	124	0	0.0	--	0.79	-0.90	0.04	1.00	0.27	1.33	0.20	--	--	
0	2	-12679	5486	-405	0	--	0.0	1.00	-1.53	0.21	1.00	0.66	1.81	1.10	--	--	NON Verif.
0	3	-9719	4013	-331	0	--	0.0	1.00	-1.17	0.05	1.00	0.48	1.54	0.31	--	--	
0	4	-9454	3610	-357	0	--	0.0	1.00	-1.14	0.05	1.00	0.44	1.51	0.29	--	--	
0	5	-9387	3475	-367	0	--	0.0	1.00	-1.13	0.05	1.00	0.42	1.51	0.28	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **0.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 119 Descrizione: Maschio murario n. 119 interno
altezza calcolata: 410.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-3292	344	-18	0	0.0	7.6	0.66	-1.03	0.17	1.00	0.11	1.43	0.22	--	--	
l	3	-2504	251	-19	0	0.0	7.6	0.66	-0.78	0.04	1.00	0.08	1.24	0.06	--	--	
l	4	-2440	233	-35	0	0.0	7.8	0.65	-0.76	0.04	1.00	0.07	1.23	0.06	--	--	
l	5	-2420	226	-39	0	0.0	7.8	0.65	-0.75	0.04	1.00	0.07	1.23	0.06	--	--	
½	2	-19570	3068	-33	0	0.0	--	0.79	-2.29	0.31	1.00	0.36	2.37	0.45	--	--	
½	3	-14754	2309	-39	0	0.0	--	0.79	-1.72	0.08	1.00	0.27	1.95	0.14	--	--	
½	4	-14094	2226	-85	0	0.0	--	0.79	-1.65	0.07	1.00	0.26	1.89	0.14	--	--	
½	5	-13885	2196	-98	0	0.0	--	0.79	-1.62	0.07	1.00	0.26	1.88	0.14	--	--	
0	2	-12035	1341	-117	0	--	0.0	1.00	-2.81	0.38	1.00	0.31	2.77	0.34	--	--	
0	3	-9064	992	-79	0	--	0.0	1.00	-2.12	0.10	1.00	0.23	2.25	0.10	--	--	
0	4	-8576	930	-62	0	--	0.0	1.00	-2.00	0.09	1.00	0.22	2.16	0.10	--	--	
0	5	-8426	908	-56	0	--	0.0	1.00	-1.97	0.09	1.00	0.21	2.14	0.10	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **11** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 4p-Tetto**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **2.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 24 Descrizione: Maschio murario n. 24 su Cortile
altezza calcolata: 350.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-6297	1983	-88	682	0.0	11.6	0.51	-0.74	0.16	1.00	0.23	1.22	0.58	--	--	
l	3	-4796	1580	-69	524	0.0	11.6	0.51	-0.56	0.04	1.00	0.19	1.08	0.17	--	--	
l	4	-4544	1842	-78	516	0.0	11.6	0.51	-0.53	0.04	1.00	0.22	1.06	0.20	--	--	
l	5	-4482	1909	-80	514	0.0	11.6	0.51	-0.53	0.04	1.00	0.22	1.06	0.21	--	--	
½	2	-7846	3974	109	1178	0.0	--	0.69	-0.81	0.13	1.00	0.41	1.27	0.97	--	--	
½	3	-5966	3102	70	909	0.0	--	0.69	-0.62	0.03	1.00	0.32	1.12	0.29	--	--	
½	4	-5666	3323	44	907	0.0	--	0.69	-0.59	0.03	1.00	0.34	1.10	0.31	--	--	
½	5	-5588	3378	35	907	0.0	--	0.69	-0.58	0.03	1.00	0.35	1.09	0.32	--	--	
0	2	-5612	2259	27	-246	--	4.4	0.90	-0.61	0.10	1.00	0.24	1.11	0.66	--	--	
0	3	-4226	1768	18	-182	--	4.3	0.90	-0.46	0.03	1.00	0.19	1.00	0.19	--	--	
0	4	-3944	1807	16	-158	--	4.0	0.91	-0.43	0.02	1.00	0.19	0.98	0.20	--	--	
0	5	-3865	1822	15	-152	--	3.9	0.91	-0.42	0.02	1.00	0.20	0.97	0.20	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **11** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 4p-Tetto**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **2.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 30 Descrizione: Maschio murario n. 30 su Cortile
altezza calcolata: 350.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-1988	476	40	0	0.0	11.6	0.51	-0.31	0.07	1.00	0.07	0.89	0.25	--	--	
l	3	-1484	358	30	0	0.0	11.6	0.51	-0.23	0.02	1.00	0.06	0.83	0.07	--	--	
l	4	-1246	300	30	0	0.0	11.6	0.51	-0.19	0.01	1.00	0.05	0.80	0.06	--	--	
l	5	-1186	286	30	0	0.0	11.6	0.51	-0.18	0.01	1.00	0.04	0.80	0.06	--	--	
½	2	-3426	584	102	158	0.0	--	0.69	-0.40	0.06	1.00	0.07	0.96	0.21	--	--	
½	3	-2642	354	75	128	0.0	--	0.69	-0.30	0.02	1.00	0.04	0.89	0.05	--	--	
½	4	-2538	93	72	146	0.0	--	0.69	-0.29	0.02	1.00	0.01	0.88	0.01	--	--	
½	5	-2519	15	71	152	0.0	--	0.69	-0.29	0.02	1.00	0.00	0.88	0.00	--	--	
0	2	-2966	967	107	0	--	0.0	1.00	-0.39	0.06	1.00	0.13	0.95	0.40	--	--	
0	3	-2269	661	77	0	--	0.0	1.00	-0.30	0.02	1.00	0.09	0.88	0.10	--	--	
0	4	-2068	546	69	0	--	0.0	1.00	-0.27	0.01	1.00	0.07	0.86	0.08	--	--	
0	5	-2025	501	67	0	--	0.0	1.00	-0.26	0.01	1.00	0.07	0.86	0.08	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **11** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 4p-Tetto**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cm^q fvk0: **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 36 Descrizione: Maschio murario n. 36 su Cortile
altezza calcolata: 350.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-3725	580	-25	-8	0.0	10.8	0.49	-0.34	0.07	1.00	0.05	0.92	0.18	--	--	
l	3	-2739	417	-18	-2	0.0	10.8	0.49	-0.25	0.02	1.00	0.04	0.85	0.05	--	--	
l	4	-2100	357	-16	-4	0.0	10.8	0.49	-0.19	0.01	1.00	0.03	0.81	0.04	--	--	
l	5	-1940	337	-15	-4	0.0	10.8	0.49	-0.18	0.01	1.00	0.03	0.79	0.04	--	--	
½	2	-7657	1429	-14	-245	0.0	--	0.68	-0.71	0.11	1.00	0.13	1.19	0.33	--	--	
½	3	-5733	1043	-11	-168	0.0	--	0.68	-0.53	0.03	1.00	0.10	1.06	0.09	--	--	
½	4	-4980	882	-13	-148	0.0	--	0.68	-0.46	0.02	1.00	0.08	1.00	0.08	--	--	
½	5	-4788	834	-14	-139	0.0	--	0.68	-0.44	0.02	1.00	0.08	0.99	0.08	--	--	
0	2	-11920	1207	118	-537	--	4.5	0.92	-1.10	0.19	1.00	0.11	1.49	0.23	--	--	
0	3	-8957	897	80	-387	--	4.3	0.92	-0.83	0.05	1.00	0.08	1.28	0.06	--	--	
0	4	-8051	768	56	-341	--	4.2	0.92	-0.74	0.04	1.00	0.07	1.22	0.06	--	--	
0	5	-7812	733	48	-325	--	4.2	0.93	-0.72	0.04	1.00	0.07	1.20	0.06	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **11** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 4p-Tetto**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 55 Descrizione: Maschio murario n. 55 Interno lato scala
altezza calcolata: 350.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-2734	1862	122	0	0.0	10.8	0.49	-0.87	0.19	1.00	0.60	1.32	1.36	--	--	NON Verif.
l	3	-2005	1351	86	0	0.0	10.8	0.49	-0.64	0.05	1.00	0.43	1.14	0.38	--	--	
l	4	-1436	1063	47	0	0.0	10.8	0.49	-0.46	0.03	1.00	0.34	1.00	0.34	--	--	
l	5	-1296	985	38	0	0.0	10.8	0.49	-0.41	0.03	1.00	0.31	0.97	0.32	--	--	
½	2	-6090	1252	-2	0	0.0	--	0.68	-1.95	0.31	1.00	0.40	2.12	0.57	--	--	
½	3	-4526	880	-5	0	0.0	--	0.68	-1.45	0.08	1.00	0.28	1.75	0.16	--	--	
½	4	-3660	675	-24	0	0.0	--	0.68	-1.17	0.06	1.00	0.22	1.54	0.14	--	--	
½	5	-3444	613	-28	0	0.0	--	0.68	-1.10	0.06	1.00	0.20	1.49	0.13	--	--	
0	2	-7913	120	59	0	--	0.0	1.00	-2.53	0.40	1.00	0.04	2.56	0.04	--	--	
0	3	-5874	89	46	0	--	0.0	1.00	-1.88	0.10	1.00	0.03	2.07	0.01	--	--	
0	4	-4867	8	46	0	--	0.0	1.00	-1.56	0.08	1.00	0.00	1.83	0.00	--	--	
0	5	-4610	8	46	0	--	0.0	1.00	-1.47	0.08	1.00	0.00	1.77	0.00	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **11** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 4p-Tetto**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 56 Descrizione: Maschio murario n. 56 interno lato scala
altezza calcolata: 350.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-5112	39	9	-86	0.0	10.8	0.49	-0.64	0.14	1.00	0.00	1.14	0.01	--	--	
l	3	-3743	10	6	-60	0.0	10.8	0.49	-0.47	0.03	1.00	0.00	1.01	0.00	--	--	
l	4	-2799	22	-4	-51	0.0	10.8	0.49	-0.35	0.03	1.00	0.00	0.92	0.00	--	--	
l	5	-2562	33	-6	-48	0.0	10.8	0.49	-0.32	0.02	1.00	0.00	0.90	0.00	--	--	
½	2	-8889	564	225	-600	0.0	--	0.68	-1.12	0.18	1.00	0.07	1.50	0.14	--	--	
½	3	-6600	394	167	-438	0.0	--	0.68	-0.83	0.04	1.00	0.05	1.28	0.04	--	--	
½	4	-5377	238	138	-360	0.0	--	0.68	-0.68	0.04	1.00	0.03	1.17	0.03	--	--	
½	5	-5070	197	131	-338	0.0	--	0.68	-0.64	0.03	1.00	0.02	1.14	0.02	--	--	
0	2	-9686	1689	692	-340	--	3.5	0.91	-1.22	0.21	1.00	0.21	1.57	0.41	--	--	
0	3	-7300	1175	520	-263	--	3.6	0.91	-0.92	0.05	1.00	0.15	1.35	0.11	--	--	
0	4	-6267	956	478	-250	--	4.0	0.90	-0.79	0.05	1.00	0.12	1.25	0.10	--	--	
0	5	-6020	883	466	-247	--	4.1	0.90	-0.76	0.04	1.00	0.11	1.23	0.09	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **11** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 4p-Tetto**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 57 Descrizione: Maschio murario n. 57 interno lato scala
altezza calcolata: 350.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-7006	642	93	-161	0.0	10.8	0.49	-0.49	0.11	1.00	0.05	1.03	0.13	--	--	
l	3	-5071	458	68	-123	0.0	10.8	0.49	-0.36	0.03	1.00	0.03	0.93	0.03	--	--	
l	4	-3431	480	54	-99	0.0	10.8	0.49	-0.24	0.02	1.00	0.03	0.84	0.04	--	--	
l	5	-3020	476	50	-94	0.0	10.8	0.49	-0.21	0.02	1.00	0.03	0.82	0.04	--	--	
½	2	-11909	4012	344	1155	0.0	--	0.68	-0.84	0.13	1.00	0.28	1.29	0.66	--	--	
½	3	-8797	2938	254	839	0.0	--	0.68	-0.62	0.03	1.00	0.21	1.13	0.18	--	--	
½	4	-6917	2635	220	676	0.0	--	0.68	-0.49	0.03	1.00	0.19	1.03	0.18	--	--	
½	5	-6446	2540	210	631	0.0	--	0.68	-0.45	0.02	1.00	0.18	1.00	0.18	--	--	
0	2	-17490	1410	508	2408	--	13.8	0.80	-1.23	0.24	1.00	0.10	1.59	0.19	--	--	
0	3	-13028	1084	380	1780	--	13.7	0.80	-0.92	0.06	1.00	0.08	1.35	0.06	--	--	
0	4	-11015	977	348	1532	--	13.9	0.80	-0.78	0.05	1.00	0.07	1.24	0.06	--	--	
0	5	-10503	958	339	1465	--	13.9	0.80	-0.74	0.05	1.00	0.07	1.22	0.06	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **11** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 4p-Tetto**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **0.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 58 Descrizione: Maschio murario n. 58 interno
altezza calcolata: 350.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-7543	2286	227	-476	0.0	10.8	0.49	-0.52	0.11	1.00	0.16	1.05	0.45	--	--	
l	3	-5490	1634	160	-351	0.0	10.8	0.49	-0.38	0.03	1.00	0.11	0.94	0.12	--	--	
l	4	-3854	1374	113	-318	0.0	10.8	0.49	-0.26	0.02	1.00	0.09	0.86	0.11	--	--	
l	5	-3446	1290	100	-308	0.0	10.8	0.49	-0.24	0.02	1.00	0.09	0.84	0.11	--	--	
½	2	-15107	1786	352	-2092	0.0	--	0.68	-1.03	0.16	1.00	0.12	1.43	0.26	--	--	
½	3	-11203	1236	251	-1532	0.0	--	0.68	-0.77	0.04	1.00	0.08	1.23	0.07	--	--	
½	4	-9227	974	190	-1291	0.0	--	0.68	-0.63	0.03	1.00	0.07	1.13	0.06	--	--	
½	5	-8723	883	174	-1224	0.0	--	0.68	-0.60	0.03	1.00	0.06	1.11	0.05	--	--	
0	2	-21493	1186	1425	486	--	2.3	0.97	-1.47	0.24	1.00	0.08	1.76	0.14	--	--	
0	3	-16046	914	1054	363	--	2.3	0.97	-1.10	0.06	1.00	0.06	1.48	0.04	--	--	
0	4	-13984	934	965	320	--	2.3	0.97	-0.96	0.05	1.00	0.06	1.38	0.05	--	--	
0	5	-13443	944	937	309	--	2.3	0.97	-0.92	0.05	1.00	0.06	1.35	0.05	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **11** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 4p-Tetto**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 59 Descrizione: Maschio murario n. 59 interno
altezza calcolata: 350.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-4185	890	51	-2	0.0	10.8	0.49	-0.47	0.10	1.00	0.10	1.01	0.30	--	--	
l	3	-3035	656	37	-1	0.0	10.8	0.49	-0.34	0.02	1.00	0.07	0.92	0.08	--	--	
l	4	-2039	560	34	-2	0.0	10.8	0.49	-0.23	0.02	1.00	0.06	0.83	0.08	--	--	
l	5	-1791	530	33	-2	0.0	10.8	0.49	-0.20	0.01	1.00	0.06	0.81	0.07	--	--	
½	2	-5847	2740	34	-16	0.0	--	0.68	-0.66	0.10	1.00	0.31	1.15	0.80	--	--	
½	3	-4353	2009	27	-13	0.0	--	0.68	-0.49	0.03	1.00	0.23	1.03	0.22	--	--	
½	4	-3457	1772	31	-12	0.0	--	0.68	-0.39	0.02	1.00	0.20	0.95	0.21	--	--	
½	5	-3240	1697	32	-12	0.0	--	0.68	-0.36	0.02	1.00	0.19	0.93	0.20	--	--	
0	2	-7178	4896	-323	-403	--	5.6	0.87	-0.81	0.15	1.00	0.55	1.26	1.30	--	--	NON Verif.
0	3	-5446	3576	-223	-292	--	5.4	0.88	-0.61	0.04	1.00	0.40	1.12	0.36	--	--	
0	4	-4739	3188	-174	-250	--	5.3	0.88	-0.53	0.03	1.00	0.36	1.06	0.34	--	--	
0	5	-4582	3065	-158	-236	--	5.2	0.88	-0.51	0.03	1.00	0.34	1.05	0.33	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **11** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 4p-Tetto**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 60 Descrizione: Maschio murario n. 60 interno
altezza calcolata: 350.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-5334	1069	76	0	0.0	10.8	0.49	-1.25	0.27	1.00	0.25	1.60	0.47	--	--	
l	3	-3835	768	53	0	0.0	10.8	0.49	-0.90	0.07	1.00	0.18	1.34	0.13	--	--	
l	4	-3431	818	53	0	0.0	10.8	0.49	-0.81	0.06	1.00	0.19	1.26	0.15	--	--	
l	5	-3331	830	53	0	0.0	10.8	0.49	-0.78	0.06	1.00	0.19	1.25	0.16	--	--	
½	2	-4985	896	-35	0	0.0	--	0.68	-1.17	0.18	1.00	0.21	1.54	0.41	--	--	
½	3	-3647	649	-28	0	0.0	--	0.68	-0.86	0.05	1.00	0.15	1.30	0.12	--	--	
½	4	-3288	644	-23	0	0.0	--	0.68	-0.77	0.04	1.00	0.15	1.24	0.12	--	--	
½	5	-3200	638	-21	0	0.0	--	0.68	-0.75	0.04	1.00	0.15	1.22	0.12	--	--	
0	2	-5159	234	-116	0	--	0.0	1.00	-1.21	0.19	1.00	0.05	1.57	0.11	--	--	
0	3	-3842	162	-83	0	--	0.0	1.00	-0.90	0.05	1.00	0.04	1.34	0.03	--	--	
0	4	-3519	190	-69	0	--	0.0	1.00	-0.83	0.04	1.00	0.04	1.28	0.03	--	--	
0	5	-3446	192	-65	0	--	0.0	1.00	-0.81	0.04	1.00	0.05	1.27	0.04	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **11** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 4p-Tetto**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **0.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 62 Descrizione: Maschio murario n. 62 interno
altezza calcolata: 350.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-5151	1167	-70	365	0.0	10.8	0.49	-1.05	0.23	1.00	0.24	1.44	0.49	--	--	
l	3	-3711	830	-48	261	0.0	10.8	0.49	-0.75	0.05	1.00	0.17	1.22	0.14	--	--	
l	4	-3349	775	-51	256	0.0	10.8	0.49	-0.68	0.05	1.00	0.16	1.17	0.13	--	--	
l	5	-3259	761	-51	254	0.0	10.8	0.49	-0.66	0.05	1.00	0.15	1.16	0.13	--	--	
½	2	-5681	241	30	58	0.0	--	0.68	-1.15	0.18	1.00	0.05	1.53	0.10	--	--	
½	3	-4166	161	25	41	0.0	--	0.68	-0.85	0.04	1.00	0.03	1.29	0.03	--	--	
½	4	-3796	119	16	41	0.0	--	0.68	-0.77	0.04	1.00	0.02	1.24	0.02	--	--	
½	5	-3708	109	14	41	0.0	--	0.68	-0.75	0.04	1.00	0.02	1.22	0.02	--	--	
0	2	-6226	88	393	-18	--	0.3	0.99	-1.26	0.20	1.00	0.02	1.61	0.03	--	--	
0	3	-4634	87	277	-11	--	0.2	0.99	-0.94	0.05	1.00	0.02	1.37	0.01	--	--	
0	4	-4260	117	225	-4	--	0.1	1.00	-0.86	0.05	1.00	0.02	1.31	0.02	--	--	
0	5	-4173	126	208	-1	--	0.0	1.00	-0.85	0.04	1.00	0.03	1.30	0.02	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **11** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 4p-Tetto**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 63 Descrizione: Maschio murario n. 63 intrno
altezza calcolata: 350.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-1806	83	13	0	0.0	10.8	0.49	-0.33	0.07	1.00	0.02	0.91	0.05	--	--	
l	3	-1328	68	10	0	0.0	10.8	0.49	-0.24	0.02	1.00	0.01	0.84	0.01	--	--	
l	4	-996	50	7	0	0.0	10.8	0.49	-0.18	0.01	1.00	0.01	0.80	0.01	--	--	
l	5	-913	46	6	0	0.0	10.8	0.49	-0.17	0.01	1.00	0.01	0.79	0.01	--	--	
½	2	-3716	686	40	0	0.0	--	0.68	-0.68	0.11	1.00	0.13	1.17	0.32	--	--	
½	3	-2787	491	27	0	0.0	--	0.68	-0.51	0.03	1.00	0.09	1.04	0.09	--	--	
½	4	-2387	435	17	0	0.0	--	0.68	-0.44	0.02	1.00	0.08	0.99	0.08	--	--	
½	5	-2288	415	14	0	0.0	--	0.68	-0.42	0.02	1.00	0.08	0.97	0.08	--	--	
0	2	-5722	1215	94	0	--	0.0	1.00	-1.05	0.17	1.00	0.22	1.45	0.46	--	--	
0	3	-4292	884	62	0	--	0.0	1.00	-0.79	0.04	1.00	0.16	1.25	0.13	--	--	
0	4	-3829	787	40	0	--	0.0	1.00	-0.70	0.04	1.00	0.14	1.19	0.12	--	--	
0	5	-3710	756	33	0	--	0.0	1.00	-0.68	0.04	1.00	0.14	1.17	0.12	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **11** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 4p-Tetto**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 64 Descrizione: Maschio murario n. 64 interno
altezza calcolata: 350.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-2789	412	15	-15	0.0	10.8	0.49	-0.36	0.08	1.00	0.05	0.93	0.17	--	--	
l	3	-2052	306	10	-10	0.0	10.8	0.49	-0.26	0.02	1.00	0.04	0.86	0.05	--	--	
l	4	-1585	244	7	-10	0.0	10.8	0.49	-0.20	0.01	1.00	0.03	0.81	0.04	--	--	
l	5	-1468	229	6	-9	0.0	10.8	0.49	-0.19	0.01	1.00	0.03	0.80	0.04	--	--	
½	2	-6175	586	-91	-238	0.0	--	0.68	-0.79	0.12	1.00	0.07	1.25	0.18	--	--	
½	3	-4627	419	-66	-176	0.0	--	0.68	-0.59	0.03	1.00	0.05	1.10	0.05	--	--	
½	4	-4042	327	-56	-153	0.0	--	0.68	-0.52	0.03	1.00	0.04	1.05	0.04	--	--	
½	5	-3893	303	-54	-147	0.0	--	0.68	-0.50	0.03	1.00	0.04	1.03	0.04	--	--	
0	2	-8077	196	-477	-56	--	0.7	0.98	-1.03	0.17	1.00	0.02	1.43	0.05	--	--	
0	3	-6120	116	-336	-49	--	0.8	0.98	-0.78	0.04	1.00	0.01	1.24	0.01	--	--	
0	4	-5614	49	-271	-55	--	1.0	0.98	-0.72	0.04	1.00	0.01	1.20	0.01	--	--	
0	5	-5487	30	-251	-57	--	1.0	0.97	-0.70	0.04	1.00	0.00	1.18	0.00	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **11** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 4p-Tetto**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo p: **1.00**

Maschio num. 66 Descrizione: Maschio murario n. 66 interno
altezza calcolata: 350.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	2	-2389	478	-95	164	0.0	11.6	0.51	-0.48	0.10	1.00	0.10	1.02	0.28	--	--	
l	3	-1757	328	-70	117	0.0	11.6	0.51	-0.35	0.02	1.00	0.07	0.93	0.07	--	--	
l	4	-1429	179	-61	84	0.0	11.6	0.51	-0.29	0.02	1.00	0.04	0.88	0.04	--	--	
l	5	-1344	139	-58	75	0.0	11.6	0.51	-0.27	0.02	1.00	0.03	0.86	0.03	--	--	
½	2	-5126	142	-311	117	0.0	--	0.69	-1.03	0.16	1.00	0.03	1.43	0.06	--	--	
½	3	-3834	141	-226	82	0.0	--	0.69	-0.77	0.04	1.00	0.03	1.24	0.02	--	--	
½	4	-3366	278	-197	55	0.0	--	0.69	-0.68	0.04	1.00	0.06	1.17	0.05	--	--	
½	5	-3245	314	-188	48	0.0	--	0.69	-0.65	0.03	1.00	0.06	1.15	0.05	--	--	
0	2	-7986	1775	181	-24	--	0.3	0.99	-1.61	0.25	1.00	0.36	1.87	0.57	--	--	
0	3	-5920	1278	136	-15	--	0.3	0.99	-1.19	0.06	1.00	0.26	1.55	0.17	--	--	
0	4	-5074	1010	125	-2	--	0.0	1.00	-1.02	0.05	1.00	0.20	1.43	0.14	--	--	
0	5	-4847	934	122	1	--	0.0	1.00	-0.98	0.05	1.00	0.19	1.39	0.14	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **11** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 4p-Tetto**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **0.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 67 Descrizione: Maschio murario n. 67 interno scala
altezza calcolata: 350.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-3637	474	-4	393	0.0	11.6	0.51	-0.15	0.03	1.00	0.02	0.77	0.08	--	--	
l	3	-2774	313	-2	273	0.0	11.6	0.51	-0.11	0.01	1.00	0.01	0.75	0.02	--	--	
l	4	-2683	124	2	162	0.0	11.6	0.51	-0.11	0.01	1.00	0.01	0.74	0.01	--	--	
l	5	-2659	73	3	131	0.0	11.6	0.51	-0.11	0.01	1.00	0.00	0.74	0.00	--	--	
½	2	-12306	959	75	2143	0.0	--	0.69	-0.51	0.08	1.00	0.04	1.04	0.11	--	--	
½	3	-9340	692	57	1559	0.0	--	0.69	-0.39	0.02	1.00	0.03	0.95	0.03	--	--	
½	4	-8883	552	62	1230	0.0	--	0.69	-0.37	0.02	1.00	0.02	0.94	0.02	--	--	
½	5	-8758	512	63	1142	0.0	--	0.69	-0.36	0.02	1.00	0.02	0.93	0.02	--	--	
0	2	-19001	628	246	618	--	3.3	0.97	-0.79	0.13	1.00	0.03	1.25	0.06	--	--	
0	3	-14462	425	185	507	--	3.5	0.97	-0.60	0.03	1.00	0.02	1.11	0.02	--	--	
0	4	-13908	218	184	590	--	4.2	0.96	-0.58	0.03	1.00	0.01	1.09	0.01	--	--	
0	5	-13757	161	183	614	--	4.5	0.96	-0.57	0.03	1.00	0.01	1.09	0.01	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **11** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 4p-Tetto**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 68 Descrizione: Maschio murario n. 68 interno scala
altezza calcolata: 350.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	2	-1760	280	47	7	0.0	11.6	0.51	-0.13	0.03	1.00	0.02	0.76	0.08	--	--	
l	3	-1365	184	34	3	0.0	11.6	0.51	-0.10	0.01	1.00	0.01	0.73	0.02	--	--	
l	4	-1406	67	26	-3	0.0	11.6	0.51	-0.10	0.01	1.00	0.00	0.74	0.01	--	--	
l	5	-1417	36	24	-5	0.0	11.6	0.51	-0.10	0.01	1.00	0.00	0.74	0.00	--	--	
½	2	-5159	526	162	72	0.0	--	0.69	-0.37	0.06	1.00	0.04	0.94	0.12	--	--	
½	3	-4013	329	114	34	0.0	--	0.69	-0.29	0.02	1.00	0.02	0.88	0.03	--	--	
½	4	-4173	38	89	-55	0.0	--	0.69	-0.30	0.02	1.00	0.00	0.89	0.00	--	--	
½	5	-4217	40	81	-79	0.0	--	0.69	-0.31	0.02	1.00	0.00	0.89	0.00	--	--	
0	2	-8388	131	103	287	--	3.4	0.95	-0.61	0.10	1.00	0.01	1.12	0.03	--	--	
0	3	-6460	15	89	205	--	3.2	0.95	-0.47	0.03	1.00	0.00	1.01	0.00	--	--	
0	4	-6413	346	132	160	--	2.5	0.96	-0.47	0.03	1.00	0.03	1.01	0.02	--	--	
0	5	-6404	441	144	147	--	2.3	0.97	-0.46	0.02	1.00	0.03	1.01	0.03	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **11** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 4p-Tetto**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 74 Descrizione: Maschio murario n. 74 interno
altezza calcolata: 350.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-1500	100	5	0	0.0	11.6	0.51	-0.42	0.09	1.00	0.03	0.98	0.09	--	--	
l	3	-1122	89	3	0	0.0	11.6	0.51	-0.32	0.02	1.00	0.03	0.90	0.03	--	--	
l	4	-952	184	3	0	0.0	11.6	0.51	-0.27	0.02	1.00	0.05	0.86	0.06	--	--	
l	5	-910	206	3	0	0.0	11.6	0.51	-0.26	0.02	1.00	0.06	0.85	0.07	--	--	
½	2	-2328	600	98	0	0.0	--	0.69	-0.66	0.10	1.00	0.17	1.15	0.44	--	--	
½	3	-1756	449	70	0	0.0	--	0.69	-0.50	0.03	1.00	0.13	1.03	0.12	--	--	
½	4	-1562	458	62	0	0.0	--	0.69	-0.44	0.02	1.00	0.13	0.99	0.13	--	--	
½	5	-1514	457	58	0	0.0	--	0.69	-0.43	0.02	1.00	0.13	0.98	0.13	--	--	
0	2	-3300	899	170	0	--	0.0	1.00	-0.93	0.14	1.00	0.25	1.36	0.56	--	--	
0	3	-2490	663	122	0	--	0.0	1.00	-0.70	0.04	1.00	0.19	1.19	0.16	--	--	
0	4	-2254	612	106	0	--	0.0	1.00	-0.64	0.03	1.00	0.17	1.14	0.15	--	--	
0	5	-2194	595	100	0	--	0.0	1.00	-0.62	0.03	1.00	0.17	1.12	0.15	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **11** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 4p-Tetto**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 117 Descrizione: Maschio murario n. 117 interno
altezza calcolata: 350.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-792	1137	162	0	0.0	11.6	0.51	-0.12	0.02	1.00	0.17	0.75	0.67	--	--	
l	3	-621	828	120	0	0.0	11.6	0.51	-0.09	0.01	1.00	0.12	0.73	0.17	--	--	
l	4	-635	646	98	0	0.0	11.6	0.51	-0.09	0.01	1.00	0.09	0.73	0.13	--	--	
l	5	-641	598	93	0	0.0	11.6	0.51	-0.09	0.01	1.00	0.09	0.73	0.12	--	--	
½	2	-1742	429	225	0	0.0	--	0.69	-0.26	0.04	1.00	0.06	0.85	0.22	--	--	
½	3	-1369	306	170	0	0.0	--	0.69	-0.20	0.01	1.00	0.04	0.81	0.06	--	--	
½	4	-1392	195	151	0	0.0	--	0.69	-0.20	0.01	1.00	0.03	0.81	0.04	--	--	
½	5	-1404	166	146	0	0.0	--	0.69	-0.21	0.01	1.00	0.02	0.81	0.03	--	--	
0	2	-2857	377	138	0	--	0.0	1.00	-0.42	0.07	1.00	0.06	0.97	0.17	--	--	
0	3	-2232	284	107	0	--	0.0	1.00	-0.33	0.02	1.00	0.04	0.91	0.05	--	--	
0	4	-2222	298	104	0	--	0.0	1.00	-0.33	0.02	1.00	0.04	0.90	0.05	--	--	
0	5	-2229	300	103	0	--	0.0	1.00	-0.33	0.02	1.00	0.04	0.90	0.05	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale - Verifica maschi murari combinazioni di carico statiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **11** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 4p-Tetto**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 119 Descrizione: Maschio murario n. 119 interno
altezza calcolata: 350.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	2	-460	399	74	0	0.0	11.6	0.51	-0.13	0.03	1.00	0.11	0.76	0.45	--	--	
l	3	-338	325	56	0	0.0	11.6	0.51	-0.10	0.01	1.00	0.09	0.73	0.13	--	--	
l	4	-266	431	51	0	0.0	11.6	0.51	-0.08	0.01	1.00	0.12	0.72	0.17	--	--	
l	5	-248	457	49	0	0.0	11.6	0.51	-0.07	0.00	1.00	0.13	0.71	0.18	--	--	
½	2	-871	534	168	0	0.0	--	0.69	-0.25	0.04	1.00	0.15	0.85	0.54	--	--	
½	3	-646	419	132	0	0.0	--	0.69	-0.18	0.01	1.00	0.12	0.80	0.15	--	--	
½	4	-555	486	139	0	0.0	--	0.69	-0.16	0.01	1.00	0.14	0.78	0.18	--	--	
½	5	-531	501	141	0	0.0	--	0.69	-0.15	0.01	1.00	0.14	0.77	0.18	--	--	
0	2	-1849	487	74	0	--	0.0	1.00	-0.52	0.08	1.00	0.14	1.05	0.39	--	--	
0	3	-1402	366	59	0	--	0.0	1.00	-0.40	0.02	1.00	0.10	0.96	0.11	--	--	
0	4	-1327	376	61	0	--	0.0	1.00	-0.38	0.02	1.00	0.11	0.94	0.11	--	--	
0	5	-1307	376	62	0	--	0.0	1.00	-0.37	0.02	1.00	0.11	0.94	0.11	--	--	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **1** Descrizione: Maschio murario n. 1 su corso valdocco
altezza calcolata: **542.00** cm

P o s	c. C.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ} I _{RM}	I _{RMY} I _{RMFD}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-26436	985	-184	0	--	--	--	-2.82	0.20	1.00	0.11	2.78	0.08	--	--	
l	1B	-35003	985	-184	0	--	--	--	-3.74	0.27	1.00	0.11	3.46	0.06	--	--	
l	1C	-26436	985	-1955	0	--	--	--	-2.82	0.20	1.00	0.11	2.78	0.08	--	--	
l	1D	-35003	985	-1955	0	--	--	--	-3.74	0.27	1.00	0.11	3.46	0.06	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-28635	679	-638	0	--	--	--	-3.06	0.22	1.00	0.07	2.95	0.05	--	--	
l	1J	-32804	679	-638	0	--	--	--	-3.50	0.25	1.00	0.07	3.29	0.04	--	--	
l	1K	-28635	679	-1502	0	--	--	--	-3.06	0.22	1.00	0.07	2.95	0.05	--	--	
l	1L	-32804	679	-1502	0	--	--	--	-3.50	0.25	1.00	0.07	3.29	0.04	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-125492	29182	-2122	0	--	--	--	-2.68	0.19	1.00	0.62	2.67	0.47	--	--	
½	1B	-180877	29182	-2122	0	--	--	--	-3.86	0.28	1.00	0.62	3.56	0.35	--	--	
½	1C	-125492	29182	-5800	0	--	--	--	-2.68	0.19	1.00	0.62	2.67	0.47	--	--	
½	1D	-180877	29182	-5800	0	--	--	--	-3.86	0.28	1.00	0.62	3.56	0.35	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-139391	25928	-3034	0	--	--	--	-2.97	0.21	1.00	0.55	2.89	0.38	--	--	
½	1J	-166978	25928	-3034	0	--	--	--	-3.56	0.25	1.00	0.55	3.33	0.33	--	--	
½	1K	-139391	25928	-4888	0	--	--	--	-2.97	0.21	1.00	0.55	2.89	0.38	--	--	
½	1L	-166978	25928	-4888	0	--	--	--	-3.56	0.25	1.00	0.55	3.33	0.33	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-26286	3055	-455	0	--	--	--	-2.80	0.20	1.00	0.33	2.76	0.24	0.00	0.04	
0	1B	-32022	3055	-455	0	--	--	--	-3.42	0.24	1.00	0.33	3.22	0.20	0.00	0.03	
0	1C	-26286	3055	-666	0	--	--	--	-2.80	0.20	1.00	0.33	2.76	0.24	0.00	0.05	
0	1D	-32022	3055	-666	0	--	--	--	-3.42	0.24	1.00	0.33	3.22	0.20	0.00	0.05	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-27752	2506	-503	0	--	--	--	-2.96	0.21	1.00	0.27	2.88	0.19	0.00	0.04	
0	1J	-30556	2506	-503	0	--	--	--	-3.26	0.23	1.00	0.27	3.11	0.17	0.00	0.04	
0	1K	-27752	2506	-618	0	--	--	--	-2.96	0.21	1.00	0.27	2.88	0.19	0.00	0.05	
0	1L	-30556	2506	-618	0	--	--	--	-3.26	0.23	1.00	0.27	3.11	0.17	0.00	0.05	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **2** Descrizione: Maschio murario n. 2 su corso Valdocco
altezza calcolata: **542.00** cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	1A	-117672	10232	4660	-4162	--	--	--	-3.51	0.25	1.00	0.30	3.29	0.19	--	--	
l	1B	-133721	10232	4660	-2683	--	--	--	-3.98	0.28	1.00	0.30	3.65	0.17	--	--	
l	1C	-117672	10232	2071	-4162	--	--	--	-3.51	0.25	1.00	0.30	3.29	0.19	--	--	
l	1D	-133721	10232	2071	-2683	--	--	--	-3.98	0.28	1.00	0.30	3.65	0.17	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-121545	9039	4047	-3678	--	--	--	-3.62	0.26	1.00	0.27	3.38	0.16	--	--	
l	1J	-129849	9039	4047	-3167	--	--	--	-3.87	0.28	1.00	0.27	3.56	0.15	--	--	
l	1K	-121545	9039	2683	-3678	--	--	--	-3.62	0.26	1.00	0.27	3.38	0.16	--	--	
l	1L	-129849	9039	2683	-3167	--	--	--	-3.87	0.28	1.00	0.27	3.56	0.15	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-520224	41402	29015	-860	--	--	--	-3.10	0.22	1.00	0.25	2.99	0.17	--	--	
½	1B	-592992	41402	29015	-12696	--	--	--	-3.53	0.25	1.00	0.25	3.31	0.15	--	--	
½	1C	-520224	41402	19447	-860	--	--	--	-3.10	0.22	1.00	0.25	2.99	0.17	--	--	
½	1D	-592992	41402	19447	-12696	--	--	--	-3.53	0.25	1.00	0.25	3.31	0.15	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-536745	38278	26652	-3618	--	--	--	-3.20	0.23	1.00	0.23	3.06	0.15	--	--	
½	1J	-576471	38278	26652	-9938	--	--	--	-3.44	0.25	1.00	0.23	3.24	0.14	--	--	
½	1K	-536745	38278	21810	-3618	--	--	--	-3.20	0.23	1.00	0.23	3.06	0.15	--	--	
½	1L	-576471	38278	21810	-9938	--	--	--	-3.44	0.25	1.00	0.23	3.24	0.14	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-94656	2707	-517	-300	--	--	--	-2.82	0.20	1.00	0.08	2.78	0.06	0.00	0.01	
0	1B	-109280	2707	-517	791	--	--	--	-3.26	0.23	1.00	0.08	3.10	0.05	0.01	0.01	
0	1C	-94656	2707	-864	-300	--	--	--	-2.82	0.20	1.00	0.08	2.78	0.06	0.00	0.02	
0	1D	-109280	2707	-864	791	--	--	--	-3.26	0.23	1.00	0.08	3.10	0.05	0.01	0.02	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-98405	1997	-602	-22	--	--	--	-2.93	0.21	1.00	0.06	2.86	0.04	0.00	0.01	
0	1J	-105531	1997	-602	514	--	--	--	-3.14	0.22	1.00	0.06	3.02	0.04	0.00	0.01	
0	1K	-98405	1997	-779	-22	--	--	--	-2.93	0.21	1.00	0.06	2.86	0.04	0.00	0.02	
0	1L	-105531	1997	-779	514	--	--	--	-3.14	0.22	1.00	0.06	3.02	0.04	0.00	0.02	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **3** Descrizione: **Maschio murario n. 3 su corso valdocco**
altezza calcolata: **542.00** cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-69184	2811	6314	-638	--	--	--	-4.06	0.29	1.00	0.16	3.71	0.09	--	--	
l	1B	-74874	2811	6314	-482	--	--	--	-4.39	0.31	1.00	0.16	3.96	0.08	--	--	
l	1C	-69184	2811	4774	-638	--	--	--	-4.06	0.29	1.00	0.16	3.71	0.09	--	--	
l	1D	-74874	2811	4774	-482	--	--	--	-4.39	0.31	1.00	0.16	3.96	0.08	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-70505	2876	6094	-606	--	--	--	-4.14	0.30	1.00	0.17	3.76	0.09	--	--	
l	1J	-73554	2876	6094	-515	--	--	--	-4.32	0.31	1.00	0.17	3.90	0.09	--	--	
l	1K	-70505	2876	4994	-606	--	--	--	-4.14	0.30	1.00	0.17	3.76	0.09	--	--	
l	1L	-73554	2876	4994	-515	--	--	--	-4.32	0.31	1.00	0.17	3.90	0.09	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-209224	17451	15765	782	--	--	--	-3.07	0.22	1.00	0.26	2.96	0.17	--	--	
½	1B	-228671	17451	15765	685	--	--	--	-3.36	0.24	1.00	0.26	3.18	0.16	--	--	
½	1C	-209224	17451	11630	782	--	--	--	-3.07	0.22	1.00	0.26	2.96	0.17	--	--	
½	1D	-228671	17451	11630	685	--	--	--	-3.36	0.24	1.00	0.26	3.18	0.16	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-213149	17349	14948	767	--	--	--	-3.13	0.22	1.00	0.25	3.01	0.17	--	--	
½	1J	-224746	17349	14948	700	--	--	--	-3.30	0.24	1.00	0.25	3.13	0.16	--	--	
½	1K	-213149	17349	12447	767	--	--	--	-3.13	0.22	1.00	0.25	3.01	0.17	--	--	
½	1L	-224746	17349	12447	700	--	--	--	-3.30	0.24	1.00	0.25	3.13	0.16	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-46921	2776	-414	-94	--	--	--	-2.75	0.20	1.00	0.16	2.73	0.12	0.00	0.02	
0	1B	-52281	2776	-414	-70	--	--	--	-3.07	0.22	1.00	0.16	2.96	0.11	0.00	0.02	
0	1C	-46921	2776	-852	-94	--	--	--	-2.75	0.20	1.00	0.16	2.73	0.12	0.00	0.04	
0	1D	-52281	2776	-852	-70	--	--	--	-3.07	0.22	1.00	0.16	2.96	0.11	0.00	0.04	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-48295	2750	-526	-87	--	--	--	-2.83	0.20	1.00	0.16	2.79	0.12	0.00	0.02	
0	1J	-50907	2750	-526	-77	--	--	--	-2.99	0.21	1.00	0.16	2.90	0.11	0.00	0.02	
0	1K	-48295	2750	-740	-87	--	--	--	-2.83	0.20	1.00	0.16	2.79	0.12	0.00	0.03	
0	1L	-50907	2750	-740	-77	--	--	--	-2.99	0.21	1.00	0.16	2.90	0.11	0.00	0.03	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 29 Descrizione: Maschio murario n. 29 su Cortile
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	1A	-4849	8367	704	0	--	--	--	-0.71	0.05	1.00	1.23	1.20	2.06	--	--	NON Verif.
l	1B	-37114	8367	704	0	--	--	--	-5.47	0.39	1.00	1.23	4.76	0.52	--	--	NON Verif.
l	1C	-4849	8367	-64	0	--	--	--	-0.71	0.05	1.00	1.23	1.20	2.06	--	--	
l	1D	-37114	8367	-64	0	--	--	--	-5.47	0.39	1.00	1.23	4.76	0.52	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-13121	6105	803	0	--	--	--	-1.93	0.14	1.00	0.90	2.11	0.85	--	--	
l	1J	-28842	6105	803	0	--	--	--	-4.25	0.30	1.00	0.90	3.85	0.47	--	--	
l	1K	-13121	6105	-163	0	--	--	--	-1.93	0.14	1.00	0.90	2.11	0.85	--	--	
l	1L	-28842	6105	-163	0	--	--	--	-4.25	0.30	1.00	0.90	3.85	0.47	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-83865	38282	2850	-0	--	--	--	-2.47	0.18	1.00	1.13	2.51	0.90	--	--	
½	1B	-126884	38282	2850	-0	--	--	--	-3.74	0.27	1.00	1.13	3.46	0.65	--	--	
½	1C	-83865	38282	-517	-0	--	--	--	-2.47	0.18	1.00	1.13	2.51	0.90	--	--	
½	1D	-126884	38282	-517	-0	--	--	--	-3.74	0.27	1.00	1.13	3.46	0.65	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-94190	23054	2946	-0	--	--	--	-2.78	0.20	1.00	0.68	2.74	0.50	--	--	
½	1J	-116559	23054	2946	-0	--	--	--	-3.43	0.25	1.00	0.68	3.24	0.42	--	--	
½	1K	-94190	23054	-613	-0	--	--	--	-2.78	0.20	1.00	0.68	2.74	0.50	--	--	
½	1L	-116559	23054	-613	-0	--	--	--	-3.43	0.25	1.00	0.68	3.24	0.42	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-15377	6378	-1154	0	--	--	--	-2.27	0.16	1.00	0.94	2.36	0.80	0.00	0.19	
0	1B	-25472	6378	-1154	0	--	--	--	-3.75	0.27	1.00	0.94	3.47	0.54	0.00	0.14	
0	1C	-15377	6378	-2025	0	--	--	--	-2.27	0.16	1.00	0.94	2.36	0.80	0.00	0.34	
0	1D	-25472	6378	-2025	0	--	--	--	-3.75	0.27	1.00	0.94	3.47	0.54	0.00	0.24	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-17786	4259	-1360	0	--	--	--	-2.62	0.19	1.00	0.63	2.63	0.48	0.00	0.20	
0	1J	-23063	4259	-1360	0	--	--	--	-3.40	0.24	1.00	0.63	3.21	0.39	0.00	0.17	
0	1K	-17786	4259	-1819	0	--	--	--	-2.62	0.19	1.00	0.63	2.63	0.48	0.00	0.27	
0	1L	-23063	4259	-1819	0	--	--	--	-3.40	0.24	1.00	0.63	3.21	0.39	0.00	0.23	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 30 Descrizione: Maschio murario n. 30 su Cortile
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	1A	-16842	11796	1247	4850	--	--	--	-1.23	0.09	1.00	0.86	1.58	1.09	--	--	NON Verif.
l	1B	-91332	11796	1247	-2385	--	--	--	-6.68	0.48	1.00	0.86	5.67	0.30	--	--	NON Verif.
l	1C	-16842	11796	-236	4850	--	--	--	-1.23	0.09	1.00	0.86	1.58	1.09	--	--	
l	1D	-91332	11796	-236	-2385	--	--	--	-6.68	0.48	1.00	0.86	5.67	0.30	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-35121	8158	1408	3019	--	--	--	-2.57	0.18	1.00	0.60	2.59	0.46	--	--	
l	1J	-73053	8158	1408	-553	--	--	--	-5.34	0.38	1.00	0.60	4.67	0.26	--	--	
l	1K	-35121	8158	-397	3019	--	--	--	-2.57	0.18	1.00	0.60	2.59	0.46	--	--	
l	1L	-73053	8158	-397	-553	--	--	--	-5.34	0.38	1.00	0.60	4.67	0.26	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-206378	78800	3330	4865	--	--	--	-2.54	0.18	1.00	0.97	2.56	0.76	--	--	
½	1B	-351249	78800	3330	5273	--	--	--	-4.32	0.31	1.00	0.97	3.90	0.50	--	--	
½	1C	-206378	78800	-1981	4865	--	--	--	-2.54	0.18	1.00	0.97	2.56	0.76	--	--	
½	1D	-351249	78800	-1981	5273	--	--	--	-4.32	0.31	1.00	0.97	3.90	0.50	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-238546	46554	3363	5085	--	--	--	-2.93	0.21	1.00	0.57	2.86	0.40	--	--	
½	1J	-319082	46554	3363	5053	--	--	--	-3.92	0.28	1.00	0.57	3.60	0.32	--	--	
½	1K	-238546	46554	-2013	5085	--	--	--	-2.93	0.21	1.00	0.57	2.86	0.40	--	--	
½	1L	-319082	46554	-2013	5053	--	--	--	-3.92	0.28	1.00	0.57	3.60	0.32	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-40463	14594	43	54	--	--	--	-2.96	0.21	1.00	1.07	2.88	0.74	0.00	0.00	
0	1B	-51993	14594	43	-107	--	--	--	-3.80	0.27	1.00	1.07	3.51	0.61	0.00	0.00	
0	1C	-40463	14594	-177	54	--	--	--	-2.96	0.21	1.00	1.07	2.88	0.74	0.00	0.01	
0	1D	-51993	14594	-177	-107	--	--	--	-3.80	0.27	1.00	1.07	3.51	0.61	0.00	0.01	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-41679	8447	31	-76	--	--	--	-3.05	0.22	1.00	0.62	2.95	0.42	0.00	0.00	
0	1J	-50777	8447	31	22	--	--	--	-3.71	0.27	1.00	0.62	3.44	0.36	0.00	0.00	
0	1K	-41679	8447	-164	-76	--	--	--	-3.05	0.22	1.00	0.62	2.95	0.42	0.00	0.01	
0	1L	-50777	8447	-164	22	--	--	--	-3.71	0.27	1.00	0.62	3.44	0.36	0.00	0.01	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 31 Descrizione: Maschio murario n. 31 su Cortile
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-53203	15046	193	-667	--	--	--	-3.83	0.27	1.00	1.08	3.53	0.61	--	--	
l	1B	-74597	15046	193	589	--	--	--	-5.36	0.38	1.00	1.08	4.68	0.46	--	--	
l	1C	-53203	15046	-558	-667	--	--	--	-3.83	0.27	1.00	1.08	3.53	0.61	--	--	
l	1D	-74597	15046	-558	589	--	--	--	-5.36	0.38	1.00	1.08	4.68	0.46	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-55532	8799	132	-410	--	--	--	-3.99	0.29	1.00	0.63	3.65	0.35	--	--	
l	1J	-72267	8799	132	331	--	--	--	-5.20	0.37	1.00	0.63	4.56	0.28	--	--	
l	1K	-55532	8799	-497	-410	--	--	--	-3.99	0.29	1.00	0.63	3.65	0.35	--	--	
l	1L	-72267	8799	-497	331	--	--	--	-5.20	0.37	1.00	0.63	4.56	0.28	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-143332	80151	1619	8775	--	--	--	-2.06	0.15	1.00	1.15	2.21	1.05	--	--	NON Verif.
½	1B	-394566	80151	1619	-15694	--	--	--	-5.67	0.41	1.00	1.15	4.92	0.47	--	--	
½	1C	-143332	80151	-1663	8775	--	--	--	-2.06	0.15	1.00	1.15	2.21	1.05	--	--	NON Verif.
½	1D	-394566	80151	-1663	-15694	--	--	--	-5.67	0.41	1.00	1.15	4.92	0.47	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-197854	54744	1843	3379	--	--	--	-2.85	0.20	1.00	0.79	2.79	0.56	--	--	
½	1J	-340043	54744	1843	-10298	--	--	--	-4.89	0.35	1.00	0.79	4.33	0.36	--	--	
½	1K	-197854	54744	-1887	3379	--	--	--	-2.85	0.20	1.00	0.79	2.79	0.56	--	--	
½	1L	-340043	54744	-1887	-10298	--	--	--	-4.89	0.35	1.00	0.79	4.33	0.36	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-41632	22548	34	-56	--	--	--	-2.99	0.21	1.00	1.62	2.91	1.12	0.00	0.00	NON Verif.
0	1B	-54239	22548	34	65	--	--	--	-3.90	0.28	1.00	1.62	3.59	0.90	0.00	0.00	
0	1C	-41632	22548	-154	-56	--	--	--	-2.99	0.21	1.00	1.62	2.91	1.12	0.00	0.01	NON Verif.
0	1D	-54239	22548	-154	65	--	--	--	-3.90	0.28	1.00	1.62	3.59	0.90	0.00	0.01	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-41303	15613	15	-92	--	--	--	-2.97	0.21	1.00	1.12	2.89	0.78	0.00	0.00	
0	1J	-54568	15613	15	100	--	--	--	-3.92	0.28	1.00	1.12	3.60	0.62	0.00	0.00	
0	1K	-41303	15613	-135	-92	--	--	--	-2.97	0.21	1.00	1.12	2.89	0.78	0.00	0.01	
0	1L	-54568	15613	-135	100	--	--	--	-3.92	0.28	1.00	1.12	3.60	0.62	0.00	0.01	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 32 Descrizione: Maschio murario n. 32 su Cortile
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-25280	9967	580	-2087	--	--	--	-2.03	0.15	1.00	0.80	2.18	0.73	--	--	
l	1B	-66471	9967	580	2095	--	--	--	-5.34	0.38	1.00	0.80	4.67	0.34	--	--	
l	1C	-25280	9967	-461	-2087	--	--	--	-2.03	0.15	1.00	0.80	2.18	0.73	--	--	
l	1D	-66471	9967	-461	2095	--	--	--	-5.34	0.38	1.00	0.80	4.67	0.34	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-32712	7941	504	-981	--	--	--	-2.63	0.19	1.00	0.64	2.63	0.48	--	--	
l	1J	-59039	7941	504	990	--	--	--	-4.74	0.34	1.00	0.64	4.22	0.30	--	--	
l	1K	-32712	7941	-385	-981	--	--	--	-2.63	0.19	1.00	0.64	2.63	0.48	--	--	
l	1L	-59039	7941	-385	990	--	--	--	-4.74	0.34	1.00	0.64	4.22	0.30	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-138965	83134	-371	7017	--	--	--	-2.24	0.16	1.00	1.34	2.34	1.15	--	--	NON Verif.
½	1B	-333542	83134	-371	-9667	--	--	--	-5.38	0.38	1.00	1.34	4.70	0.57	--	--	
½	1C	-138965	83134	-4369	7017	--	--	--	-2.24	0.16	1.00	1.34	2.34	1.15	--	--	NON Verif.
½	1D	-333542	83134	-4369	-9667	--	--	--	-5.38	0.38	1.00	1.34	4.70	0.57	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-165952	67117	-450	2924	--	--	--	-2.68	0.19	1.00	1.08	2.67	0.81	--	--	
½	1J	-306555	67117	-450	-5574	--	--	--	-4.95	0.35	1.00	1.08	4.37	0.50	--	--	
½	1K	-165952	67117	-4290	2924	--	--	--	-2.68	0.19	1.00	1.08	2.67	0.81	--	--	
½	1L	-306555	67117	-4290	-5574	--	--	--	-4.95	0.35	1.00	1.08	4.37	0.50	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-38289	13875	1055	-139	--	--	--	-3.08	0.22	1.00	1.12	2.97	0.75	0.01	0.08	
0	1B	-50963	13875	1055	-108	--	--	--	-4.10	0.29	1.00	1.12	3.73	0.60	0.01	0.07	
0	1C	-38289	13875	-1043	-139	--	--	--	-3.08	0.22	1.00	1.12	2.97	0.75	0.01	0.08	
0	1D	-50963	13875	-1043	-108	--	--	--	-4.10	0.29	1.00	1.12	3.73	0.60	0.01	0.07	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-36726	11099	1204	-133	--	--	--	-2.95	0.21	1.00	0.89	2.87	0.62	0.01	0.09	
0	1J	-52526	11099	1204	-115	--	--	--	-4.22	0.30	1.00	0.89	3.83	0.47	0.01	0.07	
0	1K	-36726	11099	-1193	-133	--	--	--	-2.95	0.21	1.00	0.89	2.87	0.62	0.01	0.09	
0	1L	-52526	11099	-1193	-115	--	--	--	-4.22	0.30	1.00	0.89	3.83	0.47	0.01	0.07	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 33 Descrizione: Maschio murario n. 33 su Cortile
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	1A	-35946	15233	216	319	--	--	--	-2.93	0.21	1.00	1.24	2.85	0.87	--	--	
l	1B	-58718	15233	216	777	--	--	--	-4.78	0.34	1.00	1.24	4.24	0.58	--	--	
l	1C	-35946	15233	-1396	319	--	--	--	-2.93	0.21	1.00	1.24	2.85	0.87	--	--	
l	1D	-58718	15233	-1396	777	--	--	--	-4.78	0.34	1.00	1.24	4.24	0.58	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-37963	9281	112	524	--	--	--	-3.09	0.22	1.00	0.76	2.98	0.51	--	--	
l	1J	-56701	9281	112	572	--	--	--	-4.62	0.33	1.00	0.76	4.12	0.37	--	--	
l	1K	-37963	9281	-1291	524	--	--	--	-3.09	0.22	1.00	0.76	2.98	0.51	--	--	
l	1L	-56701	9281	-1291	572	--	--	--	-4.62	0.33	1.00	0.76	4.12	0.37	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-106213	87675	-2224	-5416	--	--	--	-2.16	0.15	1.00	1.78	2.28	1.56	--	--	NON Verif.
½	1B	-264716	87675	-2224	8408	--	--	--	-5.39	0.38	1.00	1.78	4.70	0.76	--	--	
½	1C	-106213	87675	-4684	-5416	--	--	--	-2.16	0.15	1.00	1.78	2.28	1.56	--	--	NON Verif.
½	1D	-264716	87675	-4684	8408	--	--	--	-5.39	0.38	1.00	1.78	4.70	0.76	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-130775	70956	-2697	-2073	--	--	--	-2.66	0.19	1.00	1.44	2.66	1.09	--	--	NON Verif.
½	1J	-240154	70956	-2697	5065	--	--	--	-4.89	0.35	1.00	1.44	4.33	0.67	--	--	
½	1K	-130775	70956	-4212	-2073	--	--	--	-2.66	0.19	1.00	1.44	2.66	1.09	--	--	NON Verif.
½	1L	-240154	70956	-4212	5065	--	--	--	-4.89	0.35	1.00	1.44	4.33	0.67	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-37066	21807	-89	-133	--	--	--	-3.02	0.22	1.00	1.77	2.92	1.21	0.01	0.01	NON Verif.
0	1B	-48948	21807	-89	-130	--	--	--	-3.98	0.28	1.00	1.77	3.65	0.97	0.01	0.01	
0	1C	-37066	21807	-212	-133	--	--	--	-3.02	0.22	1.00	1.77	2.92	1.21	0.01	0.02	NON Verif.
0	1D	-48948	21807	-212	-130	--	--	--	-3.98	0.28	1.00	1.77	3.65	0.97	0.01	0.01	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-35652	18148	-112	-102	--	--	--	-2.90	0.21	1.00	1.48	2.84	1.04	0.01	0.01	NON Verif.
0	1J	-50363	18148	-112	-162	--	--	--	-4.10	0.29	1.00	1.48	3.73	0.79	0.01	0.01	
0	1K	-35652	18148	-188	-102	--	--	--	-2.90	0.21	1.00	1.48	2.84	1.04	0.01	0.01	NON Verif.
0	1L	-50363	18148	-188	-162	--	--	--	-4.10	0.29	1.00	1.48	3.73	0.79	0.01	0.01	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 34 Descrizione: Maschio murario n. 34 su Cortile
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-34547	10966	292	-321	--	--	--	-3.11	0.22	1.00	0.99	2.99	0.66	--	--	
l	1B	-44895	10966	292	-520	--	--	--	-4.04	0.29	1.00	0.99	3.69	0.53	--	--	
l	1C	-34547	10966	-3013	-321	--	--	--	-3.11	0.22	1.00	0.99	2.99	0.66	--	--	
l	1D	-44895	10966	-3013	-520	--	--	--	-4.04	0.29	1.00	0.99	3.69	0.53	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-33407	7254	213	-414	--	--	--	-3.01	0.21	1.00	0.65	2.91	0.45	--	--	
l	1J	-46034	7254	213	-428	--	--	--	-4.14	0.30	1.00	0.65	3.77	0.35	--	--	
l	1K	-33407	7254	-2934	-414	--	--	--	-3.01	0.21	1.00	0.65	2.91	0.45	--	--	
l	1L	-46034	7254	-2934	-428	--	--	--	-4.14	0.30	1.00	0.65	3.77	0.35	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-88535	46563	-1015	4852	--	--	--	-1.99	0.14	1.00	1.05	2.15	0.97	--	--	
½	1B	-165925	46563	-1015	-1705	--	--	--	-3.73	0.27	1.00	1.05	3.46	0.61	--	--	
½	1C	-88535	46563	-5756	4852	--	--	--	-1.99	0.14	1.00	1.05	2.15	0.97	--	--	
½	1D	-165925	46563	-5756	-1705	--	--	--	-3.73	0.27	1.00	1.05	3.46	0.61	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-97950	29367	-1457	2610	--	--	--	-2.20	0.16	1.00	0.66	2.31	0.57	--	--	
½	1J	-156510	29367	-1457	537	--	--	--	-3.52	0.25	1.00	0.66	3.30	0.40	--	--	
½	1K	-97950	29367	-5313	2610	--	--	--	-2.20	0.16	1.00	0.66	2.31	0.57	--	--	
½	1L	-156510	29367	-5313	537	--	--	--	-3.52	0.25	1.00	0.66	3.30	0.40	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-30089	10991	-275	191	--	--	--	-2.71	0.19	1.00	0.99	2.69	0.74	0.01	0.02	
0	1B	-40615	10991	-275	-149	--	--	--	-3.65	0.26	1.00	0.99	3.40	0.58	0.01	0.02	
0	1C	-30089	10991	-923	191	--	--	--	-2.71	0.19	1.00	0.99	2.69	0.74	0.01	0.08	
0	1D	-40615	10991	-923	-149	--	--	--	-3.65	0.26	1.00	0.99	3.40	0.58	0.01	0.07	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-29153	7192	-382	134	--	--	--	-2.62	0.19	1.00	0.65	2.63	0.49	0.01	0.03	
0	1J	-41551	7192	-382	-93	--	--	--	-3.74	0.27	1.00	0.65	3.46	0.37	0.01	0.03	
0	1K	-29153	7192	-817	134	--	--	--	-2.62	0.19	1.00	0.65	2.63	0.49	0.01	0.07	
0	1L	-41551	7192	-817	-93	--	--	--	-3.74	0.27	1.00	0.65	3.46	0.37	0.01	0.06	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 35 Descrizione: Maschio murario n. 35 su Cortile
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-22095	5571	2830	0	--	--	--	-3.03	0.22	1.00	0.76	2.93	0.52	--	--	
l	1B	-34618	5571	2830	0	--	--	--	-4.74	0.34	1.00	0.76	4.22	0.36	--	--	
l	1C	-22095	5571	-1324	0	--	--	--	-3.03	0.22	1.00	0.76	2.93	0.52	--	--	
l	1D	-34618	5571	-1324	0	--	--	--	-4.74	0.34	1.00	0.76	4.22	0.36	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-22172	2954	2830	0	--	--	--	-3.04	0.22	1.00	0.40	2.94	0.28	--	--	
l	1J	-34541	2954	2830	0	--	--	--	-4.73	0.34	1.00	0.40	4.21	0.19	--	--	
l	1K	-22172	2954	-1324	0	--	--	--	-3.04	0.22	1.00	0.40	2.94	0.28	--	--	
l	1L	-34541	2954	-1324	0	--	--	--	-4.73	0.34	1.00	0.40	4.21	0.19	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-116547	40208	5332	-661	--	--	--	-2.54	0.18	1.00	0.88	2.56	0.68	--	--	
½	1B	-199199	40208	5332	286	--	--	--	-4.34	0.31	1.00	0.88	3.92	0.45	--	--	
½	1C	-116547	40208	-4484	-661	--	--	--	-2.54	0.18	1.00	0.88	2.56	0.68	--	--	
½	1D	-199199	40208	-4484	286	--	--	--	-4.34	0.31	1.00	0.88	3.92	0.45	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-123134	27304	4864	-298	--	--	--	-2.68	0.19	1.00	0.60	2.67	0.45	--	--	
½	1J	-192612	27304	4864	-77	--	--	--	-4.20	0.30	1.00	0.60	3.81	0.31	--	--	
½	1K	-123134	27304	-4017	-298	--	--	--	-2.68	0.19	1.00	0.60	2.67	0.45	--	--	
½	1L	-192612	27304	-4017	-77	--	--	--	-4.20	0.30	1.00	0.60	3.81	0.31	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-19610	5619	1562	0	--	--	--	-2.69	0.19	1.00	0.77	2.67	0.58	0.00	0.21	
0	1B	-30224	5619	1562	0	--	--	--	-4.14	0.30	1.00	0.77	3.76	0.41	0.00	0.17	
0	1C	-19610	5619	-379	0	--	--	--	-2.69	0.19	1.00	0.77	2.67	0.58	0.00	0.05	
0	1D	-30224	5619	-379	0	--	--	--	-4.14	0.30	1.00	0.77	3.76	0.41	0.00	0.04	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-20075	3912	1630	0	--	--	--	-2.75	0.20	1.00	0.54	2.72	0.39	0.00	0.22	
0	1J	-29759	3912	1630	0	--	--	--	-4.07	0.29	1.00	0.54	3.72	0.29	0.00	0.17	
0	1K	-20075	3912	-447	0	--	--	--	-2.75	0.20	1.00	0.54	2.72	0.39	0.00	0.06	
0	1L	-29759	3912	-447	0	--	--	--	-4.07	0.29	1.00	0.54	3.72	0.29	0.00	0.05	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 36 Descrizione: Maschio murario n. 36 su Cortile
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	1A	-44346	10190	3007	7581	--	--	--	-2.24	0.16	1.00	0.51	2.34	0.44	--	--	
l	1B	-101749	10190	3007	2304	--	--	--	-5.13	0.37	1.00	0.51	4.51	0.23	--	--	
l	1C	-44346	10190	-3596	7581	--	--	--	-2.24	0.16	1.00	0.51	2.34	0.44	--	--	
l	1D	-101749	10190	-3596	2304	--	--	--	-5.13	0.37	1.00	0.51	4.51	0.23	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-41522	9864	2624	7168	--	--	--	-2.09	0.15	1.00	0.50	2.23	0.45	--	--	
l	1J	-104574	9864	2624	2717	--	--	--	-5.27	0.38	1.00	0.50	4.62	0.22	--	--	
l	1K	-41522	9864	-3214	7168	--	--	--	-2.09	0.15	1.00	0.50	2.23	0.45	--	--	
l	1L	-104574	9864	-3214	2717	--	--	--	-5.27	0.38	1.00	0.50	4.62	0.22	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-203528	57720	14063	13033	--	--	--	-2.05	0.15	1.00	0.58	2.20	0.53	--	--	
½	1B	-502461	57720	14063	-20999	--	--	--	-5.07	0.36	1.00	0.58	4.46	0.26	--	--	
½	1C	-203528	57720	-17560	13033	--	--	--	-2.05	0.15	1.00	0.58	2.20	0.53	--	--	
½	1D	-502461	57720	-17560	-20999	--	--	--	-5.07	0.36	1.00	0.58	4.46	0.26	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-178420	45045	13293	16479	--	--	--	-1.80	0.13	1.00	0.45	2.01	0.45	--	--	
½	1J	-527569	45045	13293	-24445	--	--	--	-5.32	0.38	1.00	0.45	4.65	0.20	--	--	
½	1K	-178420	45045	-16790	16479	--	--	--	-1.80	0.13	1.00	0.45	2.01	0.45	--	--	
½	1L	-527569	45045	-16790	-24445	--	--	--	-5.32	0.38	1.00	0.45	4.65	0.20	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-45982	22762	-2260	1818	--	--	--	-2.32	0.17	1.00	1.15	2.40	0.96	0.05	0.12	
0	1B	-89089	22762	-2260	1947	--	--	--	-4.49	0.32	1.00	1.15	4.03	0.57	0.04	0.08	
0	1C	-45982	22762	-7516	1818	--	--	--	-2.32	0.17	1.00	1.15	2.40	0.96	0.05	0.38	
0	1D	-89089	22762	-7516	1947	--	--	--	-4.49	0.32	1.00	1.15	4.03	0.57	0.04	0.26	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-39958	18994	-1779	1779	--	--	--	-2.02	0.14	1.00	0.96	2.17	0.88	0.06	0.10	
0	1J	-95113	18994	-1779	1986	--	--	--	-4.80	0.34	1.00	0.96	4.26	0.45	0.04	0.06	
0	1K	-39958	18994	-7997	1779	--	--	--	-2.02	0.14	1.00	0.96	2.17	0.88	0.06	0.45	
0	1L	-95113	18994	-7997	1986	--	--	--	-4.80	0.34	1.00	0.96	4.26	0.45	0.04	0.27	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 37 Descrizione: Maschio murario n. 37 Su Via dei Quartieri
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	1A	-107383	21302	10184	14361	--	--	--	-2.60	0.19	1.00	0.52	2.61	0.40	--	--	
l	1B	-149710	21302	10184	213	--	--	--	-3.63	0.26	1.00	0.52	3.38	0.31	--	--	
l	1C	-107383	21302	5419	14361	--	--	--	-2.60	0.19	1.00	0.52	2.61	0.40	--	--	
l	1D	-149710	21302	5419	213	--	--	--	-3.63	0.26	1.00	0.52	3.38	0.31	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-104670	19952	9557	18389	--	--	--	-2.54	0.18	1.00	0.48	2.56	0.38	--	--	
l	1J	-152422	19952	9557	-3814	--	--	--	-3.69	0.26	1.00	0.48	3.43	0.28	--	--	
l	1K	-104670	19952	6046	18389	--	--	--	-2.54	0.18	1.00	0.48	2.56	0.38	--	--	
l	1L	-152422	19952	6046	-3814	--	--	--	-3.69	0.26	1.00	0.48	3.43	0.28	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-479354	99790	53931	28037	--	--	--	-2.32	0.17	1.00	0.48	2.40	0.40	--	--	
½	1B	-741892	99790	53931	-23733	--	--	--	-3.60	0.26	1.00	0.48	3.36	0.29	--	--	
½	1C	-479354	99790	40898	28037	--	--	--	-2.32	0.17	1.00	0.48	2.40	0.40	--	--	
½	1D	-741892	99790	40898	-23733	--	--	--	-3.60	0.26	1.00	0.48	3.36	0.29	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-468431	94604	52342	43331	--	--	--	-2.27	0.16	1.00	0.46	2.36	0.39	--	--	
½	1J	-752815	94604	52342	-39028	--	--	--	-3.65	0.26	1.00	0.46	3.40	0.27	--	--	
½	1K	-468431	94604	42487	43331	--	--	--	-2.27	0.16	1.00	0.46	2.36	0.39	--	--	
½	1L	-752815	94604	42487	-39028	--	--	--	-3.65	0.26	1.00	0.46	3.40	0.27	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-97269	20705	1951	2368	--	--	--	-2.36	0.17	1.00	0.50	2.43	0.41	0.02	0.04	
0	1B	-133894	20705	1951	-4005	--	--	--	-3.25	0.23	1.00	0.50	3.09	0.32	0.02	0.03	
0	1C	-97269	20705	1178	2368	--	--	--	-2.36	0.17	1.00	0.50	2.43	0.41	0.02	0.02	
0	1D	-133894	20705	1178	-4005	--	--	--	-3.25	0.23	1.00	0.50	3.09	0.32	0.02	0.02	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-92260	19243	1943	3487	--	--	--	-2.24	0.16	1.00	0.47	2.34	0.40	0.03	0.04	
0	1J	-138903	19243	1943	-5125	--	--	--	-3.37	0.24	1.00	0.47	3.19	0.29	0.03	0.03	
0	1K	-92260	19243	1186	3487	--	--	--	-2.24	0.16	1.00	0.47	2.34	0.40	0.03	0.03	
0	1L	-138903	19243	1186	-5125	--	--	--	-3.37	0.24	1.00	0.47	3.19	0.29	0.03	0.02	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 38 Descrizione: Maschio murario n. 38 su via dei Quartieri
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-85035	14748	7123	426	--	--	--	-3.41	0.24	1.00	0.59	3.22	0.37	--	--	
l	1B	-100255	14748	7123	657	--	--	--	-4.02	0.29	1.00	0.59	3.68	0.32	--	--	
l	1C	-85035	14748	4930	426	--	--	--	-3.41	0.24	1.00	0.59	3.22	0.37	--	--	
l	1D	-100255	14748	4930	657	--	--	--	-4.02	0.29	1.00	0.59	3.68	0.32	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-88402	15654	6966	663	--	--	--	-3.55	0.25	1.00	0.63	3.32	0.38	--	--	
l	1J	-96888	15654	6966	420	--	--	--	-3.89	0.28	1.00	0.63	3.58	0.35	--	--	
l	1K	-88402	15654	5087	663	--	--	--	-3.55	0.25	1.00	0.63	3.32	0.38	--	--	
l	1L	-96888	15654	5087	420	--	--	--	-3.89	0.28	1.00	0.63	3.58	0.35	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-309623	68639	42291	-1126	--	--	--	-2.49	0.18	1.00	0.55	2.52	0.44	--	--	
½	1B	-473179	68639	42291	9684	--	--	--	-3.80	0.27	1.00	0.55	3.51	0.31	--	--	
½	1C	-309623	68639	30412	-1126	--	--	--	-2.49	0.18	1.00	0.55	2.52	0.44	--	--	
½	1D	-473179	68639	30412	9684	--	--	--	-3.80	0.27	1.00	0.55	3.51	0.31	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-307155	71877	40101	4446	--	--	--	-2.47	0.18	1.00	0.58	2.51	0.46	--	--	
½	1J	-475647	71877	40101	4111	--	--	--	-3.82	0.27	1.00	0.58	3.52	0.33	--	--	
½	1K	-307155	71877	32602	4446	--	--	--	-2.47	0.18	1.00	0.58	2.51	0.46	--	--	
½	1L	-475647	71877	32602	4111	--	--	--	-3.82	0.27	1.00	0.58	3.52	0.33	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-63637	10351	1576	-17	--	--	--	-2.55	0.18	1.00	0.42	2.58	0.32	0.00	0.05	
0	1B	-73853	10351	1576	-295	--	--	--	-2.96	0.21	1.00	0.42	2.88	0.29	0.01	0.05	
0	1C	-63637	10351	1020	-17	--	--	--	-2.55	0.18	1.00	0.42	2.58	0.32	0.00	0.03	
0	1D	-73853	10351	1020	-295	--	--	--	-2.96	0.21	1.00	0.42	2.88	0.29	0.01	0.03	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-63774	11244	1437	283	--	--	--	-2.56	0.18	1.00	0.45	2.58	0.35	0.01	0.05	
0	1J	-73716	11244	1437	-595	--	--	--	-2.96	0.21	1.00	0.45	2.88	0.31	0.01	0.04	
0	1K	-63774	11244	1159	283	--	--	--	-2.56	0.18	1.00	0.45	2.58	0.35	0.01	0.04	
0	1L	-73716	11244	1159	-595	--	--	--	-2.96	0.21	1.00	0.45	2.88	0.31	0.01	0.03	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 39 Descrizione: Maschio murario n. 39 su via dei Quartieri
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-75540	14490	2889	-396	--	--	--	-3.54	0.25	1.00	0.68	3.32	0.41	--	--	
l	1B	-89067	14490	2889	-727	--	--	--	-4.18	0.30	1.00	0.68	3.79	0.36	--	--	
l	1C	-75540	14490	583	-396	--	--	--	-3.54	0.25	1.00	0.68	3.32	0.41	--	--	
l	1D	-89067	14490	583	-727	--	--	--	-4.18	0.30	1.00	0.68	3.79	0.36	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-78737	15693	2573	-395	--	--	--	-3.69	0.26	1.00	0.74	3.43	0.43	--	--	
l	1J	-85871	15693	2573	-728	--	--	--	-4.03	0.29	1.00	0.74	3.68	0.40	--	--	
l	1K	-78737	15693	898	-395	--	--	--	-3.69	0.26	1.00	0.74	3.43	0.43	--	--	
l	1L	-85871	15693	898	-728	--	--	--	-4.03	0.29	1.00	0.74	3.68	0.40	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-268568	66279	26867	1325	--	--	--	-2.43	0.17	1.00	0.60	2.48	0.48	--	--	
½	1B	-424288	66279	26867	12540	--	--	--	-3.84	0.27	1.00	0.60	3.54	0.34	--	--	
½	1C	-268568	66279	16172	1325	--	--	--	-2.43	0.17	1.00	0.60	2.48	0.48	--	--	
½	1D	-424288	66279	16172	12540	--	--	--	-3.84	0.27	1.00	0.60	3.54	0.34	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-266038	70598	24662	3819	--	--	--	-2.41	0.17	1.00	0.64	2.46	0.52	--	--	
½	1J	-426818	70598	24662	10046	--	--	--	-3.86	0.28	1.00	0.64	3.55	0.36	--	--	
½	1K	-266038	70598	18378	3819	--	--	--	-2.41	0.17	1.00	0.64	2.46	0.52	--	--	
½	1L	-426818	70598	18378	10046	--	--	--	-3.86	0.28	1.00	0.64	3.55	0.36	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-46569	15574	1004	250	--	--	--	-2.50	0.18	1.00	0.83	2.53	0.66	0.01	0.04	
0	1B	-56823	15574	1004	894	--	--	--	-3.05	0.22	1.00	0.83	2.94	0.57	0.03	0.04	
0	1C	-46569	15574	669	250	--	--	--	-2.50	0.18	1.00	0.83	2.53	0.66	0.01	0.03	
0	1D	-56823	15574	669	894	--	--	--	-3.05	0.22	1.00	0.83	2.94	0.57	0.03	0.03	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-48956	17042	921	342	--	--	--	-2.62	0.19	1.00	0.91	2.63	0.70	0.01	0.04	
0	1J	-54435	17042	921	802	--	--	--	-2.92	0.21	1.00	0.91	2.85	0.64	0.03	0.04	
0	1K	-48956	17042	753	342	--	--	--	-2.62	0.19	1.00	0.91	2.63	0.70	0.01	0.03	
0	1L	-54435	17042	753	802	--	--	--	-2.92	0.21	1.00	0.91	2.85	0.64	0.03	0.03	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 40 Descrizione: Maschio murario n. 40 su via dei quartieri
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	1A	-67581	19700	-5748	-8106	--	--	--	-2.46	0.18	1.00	0.72	2.51	0.57	--	--	
l	1B	-82968	19700	-5748	-6706	--	--	--	-3.03	0.22	1.00	0.72	2.93	0.49	--	--	
l	1C	-67581	19700	-11330	-8106	--	--	--	-2.46	0.18	1.00	0.72	2.51	0.57	--	--	
l	1D	-82968	19700	-11330	-6706	--	--	--	-3.03	0.22	1.00	0.72	2.93	0.49	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-69710	21293	-6075	-8576	--	--	--	-2.54	0.18	1.00	0.78	2.57	0.61	--	--	
l	1J	-80839	21293	-6075	-6235	--	--	--	-2.95	0.21	1.00	0.78	2.87	0.54	--	--	
l	1K	-69710	21293	-11002	-8576	--	--	--	-2.54	0.18	1.00	0.78	2.57	0.61	--	--	
l	1L	-80839	21293	-11002	-6235	--	--	--	-2.95	0.21	1.00	0.78	2.87	0.54	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-288883	64537	5216	4351	--	--	--	-2.11	0.15	1.00	0.47	2.24	0.42	--	--	
½	1B	-402178	64537	5216	35	--	--	--	-2.93	0.21	1.00	0.47	2.86	0.33	--	--	
½	1C	-288883	64537	-2931	4351	--	--	--	-2.11	0.15	1.00	0.47	2.24	0.42	--	--	
½	1D	-402178	64537	-2931	35	--	--	--	-2.93	0.21	1.00	0.47	2.86	0.33	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-293781	71452	4263	9582	--	--	--	-2.14	0.15	1.00	0.52	2.27	0.46	--	--	
½	1J	-397279	71452	4263	-5196	--	--	--	-2.90	0.21	1.00	0.52	2.83	0.37	--	--	
½	1K	-293781	71452	-1978	9582	--	--	--	-2.14	0.15	1.00	0.52	2.27	0.46	--	--	
½	1L	-397279	71452	-1978	-5196	--	--	--	-2.90	0.21	1.00	0.52	2.83	0.37	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-62429	10803	-518	-738	--	--	--	-2.28	0.16	1.00	0.39	2.37	0.33	0.01	0.02	
0	1B	-86920	10803	-518	1350	--	--	--	-3.17	0.23	1.00	0.39	3.04	0.26	0.02	0.01	
0	1C	-62429	10803	-1412	-738	--	--	--	-2.28	0.16	1.00	0.39	2.37	0.33	0.01	0.05	
0	1D	-86920	10803	-1412	1350	--	--	--	-3.17	0.23	1.00	0.39	3.04	0.26	0.02	0.04	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-64974	11972	-496	-729	--	--	--	-2.37	0.17	1.00	0.44	2.44	0.36	0.01	0.02	
0	1J	-84375	11972	-496	1341	--	--	--	-3.08	0.22	1.00	0.44	2.97	0.29	0.02	0.01	
0	1K	-64974	11972	-1434	-729	--	--	--	-2.37	0.17	1.00	0.44	2.44	0.36	0.01	0.04	
0	1L	-84375	11972	-1434	1341	--	--	--	-3.08	0.22	1.00	0.44	2.97	0.29	0.02	0.04	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 41 Descrizione: Maschio murario n. 41 su via dei quartieri
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-18637	5203	-882	-523	--	--	--	-1.17	0.08	1.00	0.33	1.54	0.42	--	--	
l	1B	-41195	5203	-882	340	--	--	--	-2.59	0.18	1.00	0.33	2.60	0.25	--	--	
l	1C	-18637	5203	-2314	-523	--	--	--	-1.17	0.08	1.00	0.33	1.54	0.42	--	--	
l	1D	-41195	5203	-2314	340	--	--	--	-2.59	0.18	1.00	0.33	2.60	0.25	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-19570	5680	-1048	-547	--	--	--	-1.23	0.09	1.00	0.36	1.58	0.45	--	--	
l	1J	-40261	5680	-1048	363	--	--	--	-2.53	0.18	1.00	0.36	2.56	0.28	--	--	
l	1K	-19570	5680	-2147	-547	--	--	--	-1.23	0.09	1.00	0.36	1.58	0.45	--	--	
l	1L	-40261	5680	-2147	363	--	--	--	-2.53	0.18	1.00	0.36	2.56	0.28	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-130030	25329	-3405	-1405	--	--	--	-1.63	0.12	1.00	0.32	1.88	0.34	--	--	
½	1B	-262796	25329	-3405	900	--	--	--	-3.30	0.24	1.00	0.32	3.14	0.20	--	--	
½	1C	-130030	25329	-7552	-1405	--	--	--	-1.63	0.12	1.00	0.32	1.88	0.34	--	--	
½	1D	-262796	25329	-7552	900	--	--	--	-3.30	0.24	1.00	0.32	3.14	0.20	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-135219	25105	-3822	-1407	--	--	--	-1.70	0.12	1.00	0.32	1.93	0.33	--	--	
½	1J	-257607	25105	-3822	902	--	--	--	-3.24	0.23	1.00	0.32	3.09	0.20	--	--	
½	1K	-135219	25105	-7135	-1407	--	--	--	-1.70	0.12	1.00	0.32	1.93	0.33	--	--	
½	1L	-257607	25105	-7135	902	--	--	--	-3.24	0.23	1.00	0.32	3.09	0.20	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-32517	4254	-454	-140	--	--	--	-2.04	0.15	1.00	0.27	2.19	0.24	0.01	0.03	
0	1B	-59373	4254	-454	-69	--	--	--	-3.73	0.27	1.00	0.27	3.46	0.15	0.00	0.02	
0	1C	-32517	4254	-1451	-140	--	--	--	-2.04	0.15	1.00	0.27	2.19	0.24	0.01	0.09	
0	1D	-59373	4254	-1451	-69	--	--	--	-3.73	0.27	1.00	0.27	3.46	0.15	0.00	0.06	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-33515	4012	-457	-139	--	--	--	-2.10	0.15	1.00	0.25	2.24	0.23	0.01	0.03	
0	1J	-58375	4012	-457	-71	--	--	--	-3.67	0.26	1.00	0.25	3.41	0.15	0.00	0.02	
0	1K	-33515	4012	-1448	-139	--	--	--	-2.10	0.15	1.00	0.25	2.24	0.23	0.01	0.08	
0	1L	-58375	4012	-1448	-71	--	--	--	-3.67	0.26	1.00	0.25	3.41	0.15	0.00	0.06	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 42 Descrizione: Maschio murario n. 42
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-31687	1779	-48	-310	--	--	--	-2.35	0.17	1.00	0.13	2.42	0.11	--	--	
l	1B	-42185	1779	-48	-866	--	--	--	-3.13	0.22	1.00	0.13	3.01	0.09	--	--	
l	1C	-31687	1779	-1893	-310	--	--	--	-2.35	0.17	1.00	0.13	2.42	0.11	--	--	
l	1D	-42185	1779	-1893	-866	--	--	--	-3.13	0.22	1.00	0.13	3.01	0.09	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-34383	1426	-489	-453	--	--	--	-2.55	0.18	1.00	0.11	2.57	0.08	--	--	
l	1J	-39490	1426	-489	-723	--	--	--	-2.93	0.21	1.00	0.11	2.86	0.07	--	--	
l	1K	-34383	1426	-1452	-453	--	--	--	-2.55	0.18	1.00	0.11	2.57	0.08	--	--	
l	1L	-39490	1426	-1452	-723	--	--	--	-2.93	0.21	1.00	0.11	2.86	0.07	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-181530	29483	-2159	518	--	--	--	-2.69	0.19	1.00	0.44	2.68	0.33	--	--	
½	1B	-227255	29483	-2159	169	--	--	--	-3.37	0.24	1.00	0.44	3.19	0.27	--	--	
½	1C	-181530	29483	-5738	518	--	--	--	-2.69	0.19	1.00	0.44	2.68	0.33	--	--	
½	1D	-227255	29483	-5738	169	--	--	--	-3.37	0.24	1.00	0.44	3.19	0.27	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-193265	25467	-2871	428	--	--	--	-2.87	0.20	1.00	0.38	2.81	0.27	--	--	
½	1J	-215520	25467	-2871	259	--	--	--	-3.20	0.23	1.00	0.38	3.06	0.25	--	--	
½	1K	-193265	25467	-5026	428	--	--	--	-2.87	0.20	1.00	0.38	2.81	0.27	--	--	
½	1L	-215520	25467	-5026	259	--	--	--	-3.20	0.23	1.00	0.38	3.06	0.25	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-39454	7118	-504	194	--	--	--	-2.93	0.21	1.00	0.53	2.85	0.37	0.01	0.03	
0	1B	-49284	7118	-504	194	--	--	--	-3.66	0.26	1.00	0.53	3.40	0.31	0.01	0.03	
0	1C	-39454	7118	-1100	194	--	--	--	-2.93	0.21	1.00	0.53	2.85	0.37	0.01	0.07	
0	1D	-49284	7118	-1100	194	--	--	--	-3.66	0.26	1.00	0.53	3.40	0.31	0.01	0.06	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-41972	6000	-654	194	--	--	--	-3.11	0.22	1.00	0.45	2.99	0.30	0.01	0.04	
0	1J	-46766	6000	-654	194	--	--	--	-3.47	0.25	1.00	0.45	3.26	0.27	0.01	0.04	
0	1K	-41972	6000	-949	194	--	--	--	-3.11	0.22	1.00	0.45	2.99	0.30	0.01	0.06	
0	1L	-46766	6000	-949	194	--	--	--	-3.47	0.25	1.00	0.45	3.26	0.27	0.01	0.05	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 43 Descrizione: Maschio murario n. 43 su via san Domenico
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-38712	4619	2453	68	--	--	--	-2.44	0.17	1.00	0.29	2.49	0.23	--	--	
l	1B	-42931	4619	2453	-192	--	--	--	-2.70	0.19	1.00	0.29	2.69	0.22	--	--	
l	1C	-38712	4619	2012	68	--	--	--	-2.44	0.17	1.00	0.29	2.49	0.23	--	--	
l	1D	-42931	4619	2012	-192	--	--	--	-2.70	0.19	1.00	0.29	2.69	0.22	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-39695	3304	2350	-13	--	--	--	-2.50	0.18	1.00	0.21	2.53	0.16	--	--	
l	1J	-41947	3304	2350	-111	--	--	--	-2.64	0.19	1.00	0.21	2.64	0.16	--	--	
l	1K	-39695	3304	2115	-13	--	--	--	-2.50	0.18	1.00	0.21	2.53	0.16	--	--	
l	1L	-41947	3304	2115	-111	--	--	--	-2.64	0.19	1.00	0.21	2.64	0.16	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-217743	27491	20651	104	--	--	--	-2.74	0.20	1.00	0.35	2.72	0.25	--	--	
½	1B	-252135	27491	20651	-653	--	--	--	-3.17	0.23	1.00	0.35	3.04	0.23	--	--	
½	1C	-217743	27491	19924	104	--	--	--	-2.74	0.20	1.00	0.35	2.72	0.25	--	--	
½	1D	-252135	27491	19924	-653	--	--	--	-3.17	0.23	1.00	0.35	3.04	0.23	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-226310	20678	20568	-121	--	--	--	-2.85	0.20	1.00	0.26	2.80	0.19	--	--	
½	1J	-243568	20678	20568	-428	--	--	--	-3.07	0.22	1.00	0.26	2.96	0.18	--	--	
½	1K	-226310	20678	20007	-121	--	--	--	-2.85	0.20	1.00	0.26	2.80	0.19	--	--	
½	1L	-243568	20678	20007	-428	--	--	--	-3.07	0.22	1.00	0.26	2.96	0.18	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-49021	6339	761	14	--	--	--	-3.08	0.22	1.00	0.40	2.97	0.27	0.00	0.04	
0	1B	-57176	6339	761	-108	--	--	--	-3.60	0.26	1.00	0.40	3.36	0.24	0.00	0.04	
0	1C	-49021	6339	664	14	--	--	--	-3.08	0.22	1.00	0.40	2.97	0.27	0.00	0.03	
0	1D	-57176	6339	664	-108	--	--	--	-3.60	0.26	1.00	0.40	3.36	0.24	0.00	0.03	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-51078	4963	736	-23	--	--	--	-3.21	0.23	1.00	0.31	3.07	0.20	0.00	0.04	
0	1J	-55120	4963	736	-71	--	--	--	-3.47	0.25	1.00	0.31	3.26	0.19	0.00	0.04	
0	1K	-51078	4963	689	-23	--	--	--	-3.21	0.23	1.00	0.31	3.07	0.20	0.00	0.03	
0	1L	-55120	4963	689	-71	--	--	--	-3.47	0.25	1.00	0.31	3.26	0.19	0.00	0.03	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 44 Descrizione: Maschio murario n. 44 su via san domenico
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-53327	7202	6372	-266	--	--	--	-2.32	0.17	1.00	0.31	2.40	0.26	--	--	
l	1B	-59975	7202	6372	-617	--	--	--	-2.61	0.19	1.00	0.31	2.62	0.24	--	--	
l	1C	-53327	7202	6152	-266	--	--	--	-2.32	0.17	1.00	0.31	2.40	0.26	--	--	
l	1D	-59975	7202	6152	-617	--	--	--	-2.61	0.19	1.00	0.31	2.62	0.24	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-54805	4329	6336	-390	--	--	--	-2.38	0.17	1.00	0.19	2.45	0.15	--	--	
l	1J	-58497	4329	6336	-493	--	--	--	-2.54	0.18	1.00	0.19	2.57	0.15	--	--	
l	1K	-54805	4329	6187	-390	--	--	--	-2.38	0.17	1.00	0.19	2.45	0.15	--	--	
l	1L	-58497	4329	6187	-493	--	--	--	-2.54	0.18	1.00	0.19	2.57	0.15	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-330423	39753	49183	611	--	--	--	-2.77	0.20	1.00	0.33	2.73	0.24	--	--	
½	1B	-379450	39753	49183	3187	--	--	--	-3.18	0.23	1.00	0.33	3.04	0.22	--	--	
½	1C	-330423	39753	47320	611	--	--	--	-2.77	0.20	1.00	0.33	2.73	0.24	--	--	
½	1D	-379450	39753	47320	3187	--	--	--	-3.18	0.23	1.00	0.33	3.04	0.22	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-340744	26199	48781	946	--	--	--	-2.85	0.20	1.00	0.22	2.80	0.16	--	--	
½	1J	-369129	26199	48781	2851	--	--	--	-3.09	0.22	1.00	0.22	2.98	0.15	--	--	
½	1K	-340744	26199	47722	946	--	--	--	-2.85	0.20	1.00	0.22	2.80	0.16	--	--	
½	1L	-369129	26199	47722	2851	--	--	--	-3.09	0.22	1.00	0.22	2.98	0.15	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-72694	6412	1492	580	--	--	--	-3.16	0.23	1.00	0.28	3.03	0.18	0.01	0.05	
0	1B	-81631	6412	1492	486	--	--	--	-3.55	0.25	1.00	0.28	3.32	0.17	0.01	0.05	
0	1C	-72694	6412	1401	580	--	--	--	-3.16	0.23	1.00	0.28	3.03	0.18	0.01	0.05	
0	1D	-81631	6412	1401	486	--	--	--	-3.55	0.25	1.00	0.28	3.32	0.17	0.01	0.05	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-74447	4330	1470	497	--	--	--	-3.24	0.23	1.00	0.19	3.09	0.12	0.01	0.05	
0	1J	-79878	4330	1470	569	--	--	--	-3.48	0.25	1.00	0.19	3.27	0.12	0.01	0.05	
0	1K	-74447	4330	1424	497	--	--	--	-3.24	0.23	1.00	0.19	3.09	0.12	0.01	0.05	
0	1L	-79878	4330	1424	569	--	--	--	-3.48	0.25	1.00	0.19	3.27	0.12	0.01	0.05	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 45 Descrizione: Maschio murario n. 45 su via san domenico
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	1A	-70457	10241	7807	4331	--	--	--	-3.00	0.21	1.00	0.44	2.91	0.30	--	--	
l	1B	-77336	10241	7807	4876	--	--	--	-3.30	0.24	1.00	0.44	3.13	0.28	--	--	
l	1C	-70457	10241	7003	4331	--	--	--	-3.00	0.21	1.00	0.44	2.91	0.30	--	--	
l	1D	-77336	10241	7003	4876	--	--	--	-3.30	0.24	1.00	0.44	3.13	0.28	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-70976	6643	7648	4196	--	--	--	-3.03	0.22	1.00	0.28	2.93	0.19	--	--	
l	1J	-76817	6643	7648	5011	--	--	--	-3.28	0.23	1.00	0.28	3.12	0.18	--	--	
l	1K	-70976	6643	7162	4196	--	--	--	-3.03	0.22	1.00	0.28	2.93	0.19	--	--	
l	1L	-76817	6643	7162	5011	--	--	--	-3.28	0.23	1.00	0.28	3.12	0.18	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-456795	71978	63811	-1300	--	--	--	-3.05	0.22	1.00	0.48	2.95	0.33	--	--	
½	1B	-535430	71978	63811	20421	--	--	--	-3.58	0.26	1.00	0.48	3.34	0.29	--	--	
½	1C	-456795	71978	58734	-1300	--	--	--	-3.05	0.22	1.00	0.48	2.95	0.33	--	--	
½	1D	-535430	71978	58734	20421	--	--	--	-3.58	0.26	1.00	0.48	3.34	0.29	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-471370	51009	62746	4543	--	--	--	-3.15	0.23	1.00	0.34	3.02	0.23	--	--	
½	1J	-520854	51009	62746	14578	--	--	--	-3.48	0.25	1.00	0.34	3.27	0.21	--	--	
½	1K	-471370	51009	59799	4543	--	--	--	-3.15	0.23	1.00	0.34	3.02	0.23	--	--	
½	1L	-520854	51009	59799	14578	--	--	--	-3.48	0.25	1.00	0.34	3.27	0.21	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-74651	10252	1502	-732	--	--	--	-3.18	0.23	1.00	0.44	3.05	0.29	0.01	0.05	
0	1B	-81805	10252	1502	-862	--	--	--	-3.49	0.25	1.00	0.44	3.28	0.27	0.01	0.05	
0	1C	-74651	10252	1395	-732	--	--	--	-3.18	0.23	1.00	0.44	3.05	0.29	0.01	0.05	
0	1D	-81805	10252	1395	-862	--	--	--	-3.49	0.25	1.00	0.44	3.28	0.27	0.01	0.05	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-75043	6911	1479	-831	--	--	--	-3.20	0.23	1.00	0.29	3.06	0.19	0.01	0.05	
0	1J	-81412	6911	1479	-763	--	--	--	-3.47	0.25	1.00	0.29	3.26	0.18	0.01	0.05	
0	1K	-75043	6911	1419	-831	--	--	--	-3.20	0.23	1.00	0.29	3.06	0.19	0.01	0.05	
0	1L	-81412	6911	1419	-763	--	--	--	-3.47	0.25	1.00	0.29	3.26	0.18	0.01	0.05	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 46 Descrizione: Maschio murario n. 46 su via san domenico
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-59826	7430	3765	-280	--	--	--	-4.05	0.29	1.00	0.50	3.70	0.27	--	--	
l	1B	-71281	7430	3765	1046	--	--	--	-4.82	0.34	1.00	0.50	4.28	0.24	--	--	
l	1C	-59826	7430	2528	-280	--	--	--	-4.05	0.29	1.00	0.50	3.70	0.27	--	--	
l	1D	-71281	7430	2528	1046	--	--	--	-4.82	0.34	1.00	0.50	4.28	0.24	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-61280	4722	3456	54	--	--	--	-4.15	0.30	1.00	0.32	3.77	0.17	--	--	
l	1J	-69828	4722	3456	712	--	--	--	-4.72	0.34	1.00	0.32	4.20	0.15	--	--	
l	1K	-61280	4722	2836	54	--	--	--	-4.15	0.30	1.00	0.32	3.77	0.17	--	--	
l	1L	-69828	4722	2836	712	--	--	--	-4.72	0.34	1.00	0.32	4.20	0.15	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-212341	49482	23791	-47	--	--	--	-2.87	0.21	1.00	0.67	2.81	0.48	--	--	
½	1B	-330447	49482	23791	-5782	--	--	--	-4.47	0.32	1.00	0.67	4.01	0.33	--	--	
½	1C	-212341	49482	20410	-47	--	--	--	-2.87	0.21	1.00	0.67	2.81	0.48	--	--	
½	1D	-330447	49482	20410	-5782	--	--	--	-4.47	0.32	1.00	0.67	4.01	0.33	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-237954	37097	23061	-981	--	--	--	-3.22	0.23	1.00	0.50	3.07	0.33	--	--	
½	1J	-304833	37097	23061	-4848	--	--	--	-4.12	0.29	1.00	0.50	3.75	0.27	--	--	
½	1K	-237954	37097	21140	-981	--	--	--	-3.22	0.23	1.00	0.50	3.07	0.33	--	--	
½	1L	-304833	37097	21140	-4848	--	--	--	-4.12	0.29	1.00	0.50	3.75	0.27	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-44944	11223	707	-22	--	--	--	-3.04	0.22	1.00	0.76	2.94	0.52	0.00	0.04	
0	1B	-52093	11223	707	140	--	--	--	-3.52	0.25	1.00	0.76	3.30	0.46	0.01	0.04	
0	1C	-44944	11223	615	-22	--	--	--	-3.04	0.22	1.00	0.76	2.94	0.52	0.00	0.03	
0	1D	-52093	11223	615	140	--	--	--	-3.52	0.25	1.00	0.76	3.30	0.46	0.01	0.03	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-45301	7426	685	-10	--	--	--	-3.06	0.22	1.00	0.50	2.96	0.34	0.00	0.04	
0	1J	-51736	7426	685	127	--	--	--	-3.50	0.25	1.00	0.50	3.29	0.31	0.01	0.04	
0	1K	-45301	7426	637	-10	--	--	--	-3.06	0.22	1.00	0.50	2.96	0.34	0.00	0.04	
0	1L	-51736	7426	637	127	--	--	--	-3.50	0.25	1.00	0.50	3.29	0.31	0.01	0.03	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 47 Descrizione: Maschio murario n. 47 su via san domenico
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-52583	7121	-652	-1385	--	--	--	-3.21	0.23	1.00	0.44	3.07	0.28	--	--	
l	1B	-63583	7121	-652	-1360	--	--	--	-3.89	0.28	1.00	0.44	3.58	0.24	--	--	
l	1C	-52583	7121	-1182	-1385	--	--	--	-3.21	0.23	1.00	0.44	3.07	0.28	--	--	
l	1D	-63583	7121	-1182	-1360	--	--	--	-3.89	0.28	1.00	0.44	3.58	0.24	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-54224	6035	-784	-1292	--	--	--	-3.32	0.24	1.00	0.37	3.15	0.23	--	--	
l	1J	-61941	6035	-784	-1453	--	--	--	-3.79	0.27	1.00	0.37	3.50	0.21	--	--	
l	1K	-54224	6035	-1050	-1292	--	--	--	-3.32	0.24	1.00	0.37	3.15	0.23	--	--	
l	1L	-61941	6035	-1050	-1453	--	--	--	-3.79	0.27	1.00	0.37	3.50	0.21	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-301084	92184	2276	1042	--	--	--	-2.88	0.21	1.00	0.88	2.82	0.63	--	--	
½	1B	-446391	92184	2276	-22132	--	--	--	-4.28	0.31	1.00	0.88	3.87	0.46	--	--	
½	1C	-301084	92184	-7961	1042	--	--	--	-2.88	0.21	1.00	0.88	2.82	0.63	--	--	
½	1D	-446391	92184	-7961	-22132	--	--	--	-4.28	0.31	1.00	0.88	3.87	0.46	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-324356	77483	-71	-4495	--	--	--	-3.11	0.22	1.00	0.74	2.99	0.50	--	--	
½	1J	-423119	77483	-71	-16595	--	--	--	-4.05	0.29	1.00	0.74	3.70	0.40	--	--	
½	1K	-324356	77483	-5614	-4495	--	--	--	-3.11	0.22	1.00	0.74	2.99	0.50	--	--	
½	1L	-423119	77483	-5614	-16595	--	--	--	-4.05	0.29	1.00	0.74	3.70	0.40	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-51904	13567	970	246	--	--	--	-3.10	0.22	1.00	0.81	2.98	0.54	0.01	0.05	
0	1B	-63110	13567	970	559	--	--	--	-3.76	0.27	1.00	0.81	3.48	0.46	0.02	0.04	
0	1C	-51904	13567	-848	246	--	--	--	-3.10	0.22	1.00	0.81	2.98	0.54	0.01	0.04	
0	1D	-63110	13567	-848	559	--	--	--	-3.76	0.27	1.00	0.81	3.48	0.46	0.02	0.04	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-52279	11499	531	231	--	--	--	-3.12	0.22	1.00	0.69	3.00	0.46	0.01	0.03	
0	1J	-62735	11499	531	574	--	--	--	-3.74	0.27	1.00	0.69	3.47	0.40	0.02	0.02	
0	1K	-52279	11499	-409	231	--	--	--	-3.12	0.22	1.00	0.69	3.00	0.46	0.01	0.02	
0	1L	-62735	11499	-409	574	--	--	--	-3.74	0.27	1.00	0.69	3.47	0.40	0.02	0.02	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 48 Descrizione: Maschio murario n. 48 su via san Domenico
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-40638	3559	242	395	--	--	--	-3.25	0.23	1.00	0.28	3.10	0.18	--	--	
l	1B	-49478	3559	242	1938	--	--	--	-3.96	0.28	1.00	0.28	3.63	0.16	--	--	
l	1C	-40638	3559	-526	395	--	--	--	-3.25	0.23	1.00	0.28	3.10	0.18	--	--	
l	1D	-49478	3559	-526	1938	--	--	--	-3.96	0.28	1.00	0.28	3.63	0.16	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-39509	3933	234	106	--	--	--	-3.16	0.23	1.00	0.31	3.03	0.21	--	--	
l	1J	-50607	3933	234	2227	--	--	--	-4.05	0.29	1.00	0.31	3.69	0.17	--	--	
l	1K	-39509	3933	-517	106	--	--	--	-3.16	0.23	1.00	0.31	3.03	0.21	--	--	
l	1L	-50607	3933	-517	2227	--	--	--	-4.05	0.29	1.00	0.31	3.69	0.17	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-344611	56644	875	6639	--	--	--	-3.26	0.23	1.00	0.54	3.11	0.35	--	--	
½	1B	-389882	56644	875	3637	--	--	--	-3.69	0.26	1.00	0.54	3.43	0.31	--	--	
½	1C	-344611	56644	-5925	6639	--	--	--	-3.26	0.23	1.00	0.54	3.11	0.35	--	--	
½	1D	-389882	56644	-5925	3637	--	--	--	-3.69	0.26	1.00	0.54	3.43	0.31	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-341467	55723	-166	6566	--	--	--	-3.23	0.23	1.00	0.53	3.08	0.34	--	--	
½	1J	-393026	55723	-166	3711	--	--	--	-3.72	0.27	1.00	0.53	3.45	0.31	--	--	
½	1K	-341467	55723	-4884	6566	--	--	--	-3.23	0.23	1.00	0.53	3.08	0.34	--	--	
½	1L	-393026	55723	-4884	3711	--	--	--	-3.72	0.27	1.00	0.53	3.45	0.31	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-55293	7851	811	193	--	--	--	-3.23	0.23	1.00	0.46	3.09	0.30	0.01	0.04	
0	1B	-65775	7851	811	230	--	--	--	-3.85	0.27	1.00	0.46	3.55	0.26	0.01	0.03	
0	1C	-55293	7851	0	193	--	--	--	-3.23	0.23	1.00	0.46	3.09	0.30	0.01	0.00	
0	1D	-65775	7851	0	230	--	--	--	-3.85	0.27	1.00	0.46	3.55	0.26	0.01	0.00	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-54104	7207	718	123	--	--	--	-3.17	0.23	1.00	0.42	3.03	0.28	0.00	0.03	
0	1J	-66963	7207	718	300	--	--	--	-3.92	0.28	1.00	0.42	3.60	0.23	0.01	0.03	
0	1K	-54104	7207	93	123	--	--	--	-3.17	0.23	1.00	0.42	3.03	0.28	0.00	0.00	
0	1L	-66963	7207	93	300	--	--	--	-3.92	0.28	1.00	0.42	3.60	0.23	0.01	0.00	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 49 Descrizione: Maschio murario n. 49 su via san Domenico
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-71871	5298	310	-633	--	--	--	-3.56	0.25	1.00	0.26	3.33	0.16	--	--	
l	1B	-92492	5298	310	796	--	--	--	-4.58	0.33	1.00	0.26	4.09	0.13	--	--	
l	1C	-71871	5298	-398	-633	--	--	--	-3.56	0.25	1.00	0.26	3.33	0.16	--	--	
l	1D	-92492	5298	-398	796	--	--	--	-4.58	0.33	1.00	0.26	4.09	0.13	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-69778	6026	294	-580	--	--	--	-3.45	0.25	1.00	0.30	3.25	0.18	--	--	
l	1J	-94585	6026	294	742	--	--	--	-4.68	0.33	1.00	0.30	4.17	0.14	--	--	
l	1K	-69778	6026	-382	-580	--	--	--	-3.45	0.25	1.00	0.30	3.25	0.18	--	--	
l	1L	-94585	6026	-382	742	--	--	--	-4.68	0.33	1.00	0.30	4.17	0.14	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-308809	42149	9022	6927	--	--	--	-3.06	0.22	1.00	0.42	2.95	0.28	--	--	
½	1B	-400495	42149	9022	-436	--	--	--	-3.97	0.28	1.00	0.42	3.63	0.23	--	--	
½	1C	-308809	42149	5972	6927	--	--	--	-3.06	0.22	1.00	0.42	2.95	0.28	--	--	
½	1D	-400495	42149	5972	-436	--	--	--	-3.97	0.28	1.00	0.42	3.63	0.23	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-297703	43234	9190	8072	--	--	--	-2.95	0.21	1.00	0.43	2.87	0.30	--	--	
½	1J	-411601	43234	9190	-1581	--	--	--	-4.08	0.29	1.00	0.43	3.72	0.23	--	--	
½	1K	-297703	43234	5804	8072	--	--	--	-2.95	0.21	1.00	0.43	2.87	0.30	--	--	
½	1L	-411601	43234	5804	-1581	--	--	--	-4.08	0.29	1.00	0.43	3.72	0.23	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-62652	7882	562	-281	--	--	--	-3.10	0.22	1.00	0.39	2.99	0.26	0.01	0.02	
0	1B	-80239	7882	562	224	--	--	--	-3.97	0.28	1.00	0.39	3.64	0.21	0.00	0.02	
0	1C	-62652	7882	426	-281	--	--	--	-3.10	0.22	1.00	0.39	2.99	0.26	0.01	0.02	
0	1D	-80239	7882	426	224	--	--	--	-3.97	0.28	1.00	0.39	3.64	0.21	0.00	0.01	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-60729	7981	565	-247	--	--	--	-3.01	0.21	1.00	0.40	2.91	0.27	0.01	0.02	
0	1J	-82162	7981	565	190	--	--	--	-4.07	0.29	1.00	0.40	3.71	0.21	0.00	0.02	
0	1K	-60729	7981	423	-247	--	--	--	-3.01	0.21	1.00	0.40	2.91	0.27	0.01	0.02	
0	1L	-82162	7981	423	190	--	--	--	-4.07	0.29	1.00	0.40	3.71	0.21	0.00	0.01	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 50 Descrizione: Maschio murario n. 50 su via san Domenico
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-63964	6707	-339	-82	--	--	--	-3.35	0.24	1.00	0.35	3.17	0.22	--	--	
l	1B	-94438	6707	-339	425	--	--	--	-4.94	0.35	1.00	0.35	4.37	0.16	--	--	
l	1C	-63964	6707	-1826	-82	--	--	--	-3.35	0.24	1.00	0.35	3.17	0.22	--	--	
l	1D	-94438	6707	-1826	425	--	--	--	-4.94	0.35	1.00	0.35	4.37	0.16	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-62195	5981	-474	-53	--	--	--	-3.26	0.23	1.00	0.31	3.10	0.20	--	--	
l	1J	-96207	5981	-474	396	--	--	--	-5.04	0.36	1.00	0.31	4.44	0.14	--	--	
l	1K	-62195	5981	-1691	-53	--	--	--	-3.26	0.23	1.00	0.31	3.10	0.20	--	--	
l	1L	-96207	5981	-1691	396	--	--	--	-5.04	0.36	1.00	0.31	4.44	0.14	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-262049	98044	334	1472	--	--	--	-2.74	0.20	1.00	1.03	2.72	0.76	--	--	
½	1B	-455428	98044	334	10014	--	--	--	-4.77	0.34	1.00	1.03	4.24	0.48	--	--	
½	1C	-262049	98044	-6713	1472	--	--	--	-2.74	0.20	1.00	1.03	2.72	0.76	--	--	
½	1D	-455428	98044	-6713	10014	--	--	--	-4.77	0.34	1.00	1.03	4.24	0.48	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-256469	97794	-362	4610	--	--	--	-2.68	0.19	1.00	1.02	2.67	0.77	--	--	
½	1J	-461008	97794	-362	6876	--	--	--	-4.83	0.34	1.00	1.02	4.28	0.48	--	--	
½	1K	-256469	97794	-6017	4610	--	--	--	-2.68	0.19	1.00	1.02	2.67	0.77	--	--	
½	1L	-461008	97794	-6017	6876	--	--	--	-4.83	0.34	1.00	1.02	4.28	0.48	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-53376	14252	394	-67	--	--	--	-2.79	0.20	1.00	0.75	2.76	0.54	0.00	0.02	
0	1B	-79848	14252	394	-59	--	--	--	-4.18	0.30	1.00	0.75	3.79	0.39	0.00	0.01	
0	1C	-53376	14252	-2298	-67	--	--	--	-2.79	0.20	1.00	0.75	2.76	0.54	0.00	0.11	
0	1D	-79848	14252	-2298	-59	--	--	--	-4.18	0.30	1.00	0.75	3.79	0.39	0.00	0.08	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-51966	14042	307	-64	--	--	--	-2.72	0.19	1.00	0.73	2.70	0.54	0.00	0.01	
0	1J	-81258	14042	307	-61	--	--	--	-4.25	0.30	1.00	0.73	3.85	0.38	0.00	0.01	
0	1K	-51966	14042	-2211	-64	--	--	--	-2.72	0.19	1.00	0.73	2.70	0.54	0.00	0.10	
0	1L	-81258	14042	-2211	-61	--	--	--	-4.25	0.30	1.00	0.73	3.85	0.38	0.00	0.08	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 51 Descrizione: Maschio murario n. 51 su via san Domenico
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-82870	18628	3415	-712	--	--	--	-3.48	0.25	1.00	0.78	3.27	0.48	--	--	
l	1B	-113137	18628	3415	-1735	--	--	--	-4.75	0.34	1.00	0.78	4.22	0.37	--	--	
l	1C	-82870	18628	-3935	-712	--	--	--	-3.48	0.25	1.00	0.78	3.27	0.48	--	--	
l	1D	-113137	18628	-3935	-1735	--	--	--	-4.75	0.34	1.00	0.78	4.22	0.37	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-81750	16678	3392	-553	--	--	--	-3.43	0.25	1.00	0.70	3.23	0.43	--	--	
l	1J	-114257	16678	3392	-1894	--	--	--	-4.79	0.34	1.00	0.70	4.26	0.33	--	--	
l	1K	-81750	16678	-3912	-553	--	--	--	-3.43	0.25	1.00	0.70	3.23	0.43	--	--	
l	1L	-114257	16678	-3912	-1894	--	--	--	-4.79	0.34	1.00	0.70	4.26	0.33	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-343416	77808	19405	9922	--	--	--	-2.88	0.21	1.00	0.65	2.82	0.46	--	--	
½	1B	-507926	77808	19405	34651	--	--	--	-4.26	0.30	1.00	0.65	3.86	0.34	--	--	
½	1C	-343416	77808	2104	9922	--	--	--	-2.88	0.21	1.00	0.65	2.82	0.46	--	--	
½	1D	-507926	77808	2104	34651	--	--	--	-4.26	0.30	1.00	0.65	3.86	0.34	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-344309	72492	19495	13842	--	--	--	-2.89	0.21	1.00	0.61	2.83	0.43	--	--	
½	1J	-507033	72492	19495	30731	--	--	--	-4.26	0.30	1.00	0.61	3.85	0.32	--	--	
½	1K	-344309	72492	2013	13842	--	--	--	-2.89	0.21	1.00	0.61	2.83	0.43	--	--	
½	1L	-507033	72492	2013	30731	--	--	--	-4.26	0.30	1.00	0.61	3.85	0.32	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-62897	20197	808	-1024	--	--	--	-2.64	0.19	1.00	0.85	2.64	0.64	0.02	0.03	
0	1B	-93261	20197	808	-1153	--	--	--	-3.91	0.28	1.00	0.85	3.60	0.47	0.02	0.02	
0	1C	-62897	20197	631	-1024	--	--	--	-2.64	0.19	1.00	0.85	2.64	0.64	0.02	0.02	
0	1D	-93261	20197	631	-1153	--	--	--	-3.91	0.28	1.00	0.85	3.60	0.47	0.02	0.02	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-62116	18992	788	-965	--	--	--	-2.61	0.19	1.00	0.80	2.61	0.61	0.02	0.03	
0	1J	-94042	18992	788	-1212	--	--	--	-3.95	0.28	1.00	0.80	3.62	0.44	0.02	0.02	
0	1K	-62116	18992	651	-965	--	--	--	-2.61	0.19	1.00	0.80	2.61	0.61	0.02	0.03	
0	1L	-94042	18992	651	-1212	--	--	--	-3.95	0.28	1.00	0.80	3.62	0.44	0.02	0.02	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm q f_{vk0} : **0.66** kg/cm q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 52 Descrizione: Maschio murario n. 52 su via san Domenico
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-74324	13834	13711	1087	--	--	--	-3.02	0.22	1.00	0.56	2.93	0.38	--	--	
l	1B	-120911	13834	13711	-1481	--	--	--	-4.92	0.35	1.00	0.56	4.35	0.26	--	--	
l	1C	-74324	13834	-14132	1087	--	--	--	-3.02	0.22	1.00	0.56	2.93	0.38	--	--	
l	1D	-120911	13834	-14132	-1481	--	--	--	-4.92	0.35	1.00	0.56	4.35	0.26	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-74069	11648	13452	1138	--	--	--	-3.01	0.22	1.00	0.47	2.92	0.32	--	--	
l	1J	-121166	11648	13452	-1532	--	--	--	-4.93	0.35	1.00	0.47	4.36	0.22	--	--	
l	1K	-74069	11648	-13873	1138	--	--	--	-3.01	0.22	1.00	0.47	2.92	0.32	--	--	
l	1L	-121166	11648	-13873	-1532	--	--	--	-4.93	0.35	1.00	0.47	4.36	0.22	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-296321	62840	19142	-1770	--	--	--	-2.41	0.17	1.00	0.51	2.47	0.41	--	--	
½	1B	-475997	62840	19142	36276	--	--	--	-3.87	0.28	1.00	0.51	3.57	0.29	--	--	
½	1C	-296321	62840	-8849	-1770	--	--	--	-2.41	0.17	1.00	0.51	2.47	0.41	--	--	
½	1D	-475997	62840	-8849	36276	--	--	--	-3.87	0.28	1.00	0.51	3.57	0.29	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-299811	54287	17727	5039	--	--	--	-2.44	0.17	1.00	0.44	2.49	0.35	--	--	
½	1J	-472507	54287	17727	29467	--	--	--	-3.84	0.27	1.00	0.44	3.54	0.25	--	--	
½	1K	-299811	54287	-7434	5039	--	--	--	-2.44	0.17	1.00	0.44	2.49	0.35	--	--	
½	1L	-472507	54287	-7434	29467	--	--	--	-3.84	0.27	1.00	0.44	3.54	0.25	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-55726	16025	1109	-1116	--	--	--	-2.27	0.16	1.00	0.65	2.36	0.55	0.02	0.05	
0	1B	-90003	16025	1109	-555	--	--	--	-3.66	0.26	1.00	0.65	3.41	0.38	0.01	0.03	
0	1C	-55726	16025	-2051	-1116	--	--	--	-2.27	0.16	1.00	0.65	2.36	0.55	0.02	0.08	
0	1D	-90003	16025	-2051	-555	--	--	--	-3.66	0.26	1.00	0.65	3.41	0.38	0.01	0.06	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-55880	14291	821	-1038	--	--	--	-2.27	0.16	1.00	0.58	2.37	0.49	0.02	0.03	
0	1J	-89850	14291	821	-634	--	--	--	-3.66	0.26	1.00	0.58	3.40	0.34	0.01	0.02	
0	1K	-55880	14291	-1762	-1038	--	--	--	-2.27	0.16	1.00	0.58	2.37	0.49	0.02	0.07	
0	1L	-89850	14291	-1762	-634	--	--	--	-3.66	0.26	1.00	0.58	3.40	0.34	0.01	0.05	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 53 Descrizione: Maschio murario n. 53 su via san domenico
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-47923	8735	5493	-2638	--	--	--	-2.58	0.18	1.00	0.47	2.59	0.36	--	--	
l	1B	-75226	8735	5493	-4143	--	--	--	-4.04	0.29	1.00	0.47	3.69	0.25	--	--	
l	1C	-47923	8735	-2239	-2638	--	--	--	-2.58	0.18	1.00	0.47	2.59	0.36	--	--	
l	1D	-75226	8735	-2239	-4143	--	--	--	-4.04	0.29	1.00	0.47	3.69	0.25	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-48399	6893	5524	-2624	--	--	--	-2.60	0.19	1.00	0.37	2.61	0.28	--	--	
l	1J	-74751	6893	5524	-4157	--	--	--	-4.02	0.29	1.00	0.37	3.67	0.20	--	--	
l	1K	-48399	6893	-2269	-2624	--	--	--	-2.60	0.19	1.00	0.37	2.61	0.28	--	--	
l	1L	-74751	6893	-2269	-4157	--	--	--	-4.02	0.29	1.00	0.37	3.67	0.20	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-208372	29387	22487	-1341	--	--	--	-2.24	0.16	1.00	0.32	2.34	0.27	--	--	
½	1B	-333924	29387	22487	-2539	--	--	--	-3.59	0.26	1.00	0.32	3.35	0.19	--	--	
½	1C	-208372	29387	9115	-1341	--	--	--	-2.24	0.16	1.00	0.32	2.34	0.27	--	--	
½	1D	-333924	29387	9115	-2539	--	--	--	-3.59	0.26	1.00	0.32	3.35	0.19	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-208782	22129	23152	-462	--	--	--	-2.24	0.16	1.00	0.24	2.34	0.20	--	--	
½	1J	-333514	22129	23152	-1659	--	--	--	-3.59	0.26	1.00	0.24	3.35	0.14	--	--	
½	1K	-208782	22129	8450	-462	--	--	--	-2.24	0.16	1.00	0.24	2.34	0.20	--	--	
½	1L	-333514	22129	8450	-1659	--	--	--	-3.59	0.26	1.00	0.24	3.35	0.14	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-40256	5939	458	337	--	--	--	-2.16	0.15	1.00	0.32	2.28	0.28	0.01	0.03	
0	1B	-69167	5939	458	577	--	--	--	-3.72	0.27	1.00	0.32	3.45	0.19	0.01	0.02	
0	1C	-40256	5939	305	337	--	--	--	-2.16	0.15	1.00	0.32	2.28	0.28	0.01	0.02	
0	1D	-69167	5939	305	577	--	--	--	-3.72	0.27	1.00	0.32	3.45	0.19	0.01	0.01	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-40828	4267	461	377	--	--	--	-2.20	0.16	1.00	0.23	2.31	0.20	0.01	0.03	
0	1J	-68594	4267	461	537	--	--	--	-3.69	0.26	1.00	0.23	3.43	0.13	0.01	0.02	
0	1K	-40828	4267	302	377	--	--	--	-2.20	0.16	1.00	0.23	2.31	0.20	0.01	0.02	
0	1L	-68594	4267	302	537	--	--	--	-3.69	0.26	1.00	0.23	3.43	0.13	0.01	0.01	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 54 Descrizione: Maschio murario n. 54 su via san Domenico
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-9360	3106	797	0	--	--	--	-1.12	0.08	1.00	0.37	1.50	0.50	--	--	
l	1B	-22476	3106	797	0	--	--	--	-2.69	0.19	1.00	0.37	2.68	0.28	--	--	
l	1C	-9360	3106	-547	0	--	--	--	-1.12	0.08	1.00	0.37	1.50	0.50	--	--	
l	1D	-22476	3106	-547	0	--	--	--	-2.69	0.19	1.00	0.37	2.68	0.28	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-9856	3042	770	0	--	--	--	-1.18	0.08	1.00	0.36	1.55	0.47	--	--	
l	1J	-21980	3042	770	0	--	--	--	-2.63	0.19	1.00	0.36	2.63	0.28	--	--	
l	1K	-9856	3042	-520	0	--	--	--	-1.18	0.08	1.00	0.36	1.55	0.47	--	--	
l	1L	-21980	3042	-520	0	--	--	--	-2.63	0.19	1.00	0.36	2.63	0.28	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-67467	17155	1049	0	--	--	--	-1.62	0.12	1.00	0.41	1.87	0.44	--	--	
½	1B	-141243	17155	1049	0	--	--	--	-3.38	0.24	1.00	0.41	3.20	0.26	--	--	
½	1C	-67467	17155	-2250	0	--	--	--	-1.62	0.12	1.00	0.41	1.87	0.44	--	--	
½	1D	-141243	17155	-2250	0	--	--	--	-3.38	0.24	1.00	0.41	3.20	0.26	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-70190	16442	1010	0	--	--	--	-1.68	0.12	1.00	0.39	1.92	0.41	--	--	
½	1J	-138520	16442	1010	0	--	--	--	-3.32	0.24	1.00	0.39	3.15	0.25	--	--	
½	1K	-70190	16442	-2212	0	--	--	--	-1.68	0.12	1.00	0.39	1.92	0.41	--	--	
½	1L	-138520	16442	-2212	0	--	--	--	-3.32	0.24	1.00	0.39	3.15	0.25	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-17272	2781	-325	0	--	--	--	-2.07	0.15	1.00	0.33	2.21	0.30	0.00	0.04	
0	1B	-32594	2781	-325	0	--	--	--	-3.90	0.28	1.00	0.33	3.59	0.19	0.00	0.03	
0	1C	-17272	2781	-795	0	--	--	--	-2.07	0.15	1.00	0.33	2.21	0.30	0.00	0.10	
0	1D	-32594	2781	-795	0	--	--	--	-3.90	0.28	1.00	0.33	3.59	0.19	0.00	0.07	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-17879	2457	-351	0	--	--	--	-2.14	0.15	1.00	0.29	2.27	0.26	0.00	0.04	
0	1J	-31986	2457	-351	0	--	--	--	-3.83	0.27	1.00	0.29	3.53	0.17	0.00	0.03	
0	1K	-17879	2457	-768	0	--	--	--	-2.14	0.15	1.00	0.29	2.27	0.26	0.00	0.10	
0	1L	-31986	2457	-768	0	--	--	--	-3.83	0.27	1.00	0.29	3.53	0.17	0.00	0.07	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 55 Descrizione: Maschio murario n. 55 Interno lato scala
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-12641	389	44	0	--	--	--	-3.02	0.22	1.00	0.09	2.92	0.06	--	--	
l	1B	-18959	389	44	0	--	--	--	-4.53	0.32	1.00	0.09	4.06	0.05	--	--	
l	1C	-12641	389	-113	0	--	--	--	-3.02	0.22	1.00	0.09	2.92	0.06	--	--	
l	1D	-18959	389	-113	0	--	--	--	-4.53	0.32	1.00	0.09	4.06	0.05	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-14235	231	19	0	--	--	--	-3.40	0.24	1.00	0.06	3.21	0.03	--	--	
l	1J	-17365	231	19	0	--	--	--	-4.15	0.30	1.00	0.06	3.77	0.03	--	--	
l	1K	-14235	231	-89	0	--	--	--	-3.40	0.24	1.00	0.06	3.21	0.03	--	--	
l	1L	-17365	231	-89	0	--	--	--	-4.15	0.30	1.00	0.06	3.77	0.03	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-78910	6021	1202	0	--	--	--	-3.77	0.27	1.00	0.29	3.49	0.16	--	--	
½	1B	-103870	6021	1202	0	--	--	--	-4.96	0.35	1.00	0.29	4.38	0.13	--	--	
½	1C	-78910	6021	-361	0	--	--	--	-3.77	0.27	1.00	0.29	3.49	0.16	--	--	
½	1D	-103870	6021	-361	0	--	--	--	-4.96	0.35	1.00	0.29	4.38	0.13	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-85244	4460	985	0	--	--	--	-4.07	0.29	1.00	0.21	3.71	0.11	--	--	
½	1J	-97536	4460	985	0	--	--	--	-4.66	0.33	1.00	0.21	4.15	0.10	--	--	
½	1K	-85244	4460	-145	0	--	--	--	-4.07	0.29	1.00	0.21	3.71	0.11	--	--	
½	1L	-97536	4460	-145	0	--	--	--	-4.66	0.33	1.00	0.21	4.15	0.10	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-16646	7470	1091	0	--	--	--	-3.98	0.28	1.00	1.78	3.64	0.98	0.00	0.23	
0	1B	-33005	7470	1091	0	--	--	--	-7.88	0.56	1.00	1.78	6.57	0.54	0.00	0.23	
0	1C	-16646	7470	414	0	--	--	--	-3.98	0.28	1.00	1.78	3.64	0.98	0.00	0.09	
0	1D	-33005	7470	414	0	--	--	--	-7.88	0.56	1.00	1.78	6.57	0.54	0.00	0.09	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-20673	6269	977	0	--	--	--	-4.94	0.35	1.00	1.50	4.36	0.69	0.00	0.19	
0	1J	-28979	6269	977	0	--	--	--	-6.92	0.49	1.00	1.50	5.85	0.51	0.00	0.19	
0	1K	-20673	6269	527	0	--	--	--	-4.94	0.35	1.00	1.50	4.36	0.69	0.00	0.10	
0	1L	-28979	6269	527	0	--	--	--	-6.92	0.49	1.00	1.50	5.85	0.51	0.00	0.10	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 56 Descrizione: Maschio murario n. 56 interno lato scala
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-26489	9065	362	-4865	--	--	--	-1.74	0.12	1.00	0.60	1.97	0.61	--	--	
l	1B	-60579	9065	362	5446	--	--	--	-3.99	0.28	1.00	0.60	3.65	0.33	--	--	
l	1C	-26489	9065	-1243	-4865	--	--	--	-1.74	0.12	1.00	0.60	1.97	0.61	--	--	
l	1D	-60579	9065	-1243	5446	--	--	--	-3.99	0.28	1.00	0.60	3.65	0.33	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-34995	6128	148	-2280	--	--	--	-2.30	0.16	1.00	0.40	2.39	0.34	--	--	
l	1J	-52073	6128	148	2861	--	--	--	-3.43	0.24	1.00	0.40	3.23	0.25	--	--	
l	1K	-34995	6128	-1029	-2280	--	--	--	-2.30	0.16	1.00	0.40	2.39	0.34	--	--	
l	1L	-52073	6128	-1029	2861	--	--	--	-3.43	0.24	1.00	0.40	3.23	0.25	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-378791	96626	14752	-9778	--	--	--	-4.17	0.30	1.00	1.06	3.78	0.56	--	--	
½	1B	-496476	96626	14752	-23916	--	--	--	-5.46	0.39	1.00	1.06	4.76	0.45	--	--	
½	1C	-378791	96626	-3794	-9778	--	--	--	-4.17	0.30	1.00	1.06	3.78	0.56	--	--	
½	1D	-496476	96626	-3794	-23916	--	--	--	-5.46	0.39	1.00	1.06	4.76	0.45	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-406694	70710	11168	-13127	--	--	--	-4.47	0.32	1.00	0.78	4.01	0.39	--	--	
½	1J	-468573	70710	11168	-20567	--	--	--	-5.15	0.37	1.00	0.78	4.53	0.34	--	--	
½	1K	-406694	70710	-210	-13127	--	--	--	-4.47	0.32	1.00	0.78	4.01	0.39	--	--	
½	1L	-468573	70710	-210	-20567	--	--	--	-5.15	0.37	1.00	0.78	4.53	0.34	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-70271	39367	11137	-3720	--	--	--	-4.63	0.33	1.00	2.59	4.13	1.26	0.10	0.60	NON Verif.
0	1B	-138160	39367	11137	-32427	--	--	--	-9.10	0.65	1.00	2.59	7.48	0.69	1.14	0.79	NON Verif.
0	1C	-70271	39367	3268	-3720	--	--	--	-4.63	0.33	1.00	2.59	4.13	1.26	0.10	0.17	NON Verif.
0	1D	-138160	39367	3268	-32427	--	--	--	-9.10	0.65	1.00	2.59	7.48	0.69	1.14	0.23	NON Verif.
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-87357	32614	9481	-11109	--	--	--	-5.75	0.41	1.00	2.15	4.97	0.86	0.28	0.48	
0	1J	-121074	32614	9481	-25038	--	--	--	-7.97	0.57	1.00	2.15	6.64	0.65	0.72	0.55	
0	1K	-87357	32614	4923	-11109	--	--	--	-5.75	0.41	1.00	2.15	4.97	0.86	0.28	0.25	
0	1L	-121074	32614	4923	-25038	--	--	--	-7.97	0.57	1.00	2.15	6.64	0.65	0.72	0.28	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 57 Descrizione: Maschio murario n. 57 interno lato scala
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-54349	19885	116	11317	--	--	--	-2.92	0.21	1.00	1.07	2.85	0.75	--	--	
l	1B	-90148	19885	116	-9125	--	--	--	-4.85	0.35	1.00	1.07	4.30	0.50	--	--	
l	1C	-54349	19885	-1093	11317	--	--	--	-2.92	0.21	1.00	1.07	2.85	0.75	--	--	
l	1D	-90148	19885	-1093	-9125	--	--	--	-4.85	0.35	1.00	1.07	4.30	0.50	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-63013	12700	181	6266	--	--	--	-3.39	0.24	1.00	0.68	3.20	0.43	--	--	
l	1J	-81484	12700	181	-4074	--	--	--	-4.39	0.31	1.00	0.68	3.95	0.35	--	--	
l	1K	-63013	12700	-1158	6266	--	--	--	-3.39	0.24	1.00	0.68	3.20	0.43	--	--	
l	1L	-81484	12700	-1158	-4074	--	--	--	-4.39	0.31	1.00	0.68	3.95	0.35	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-465530	176333	12335	16336	--	--	--	-3.64	0.26	1.00	1.38	3.39	0.81	--	--	
½	1B	-551148	176333	12335	2391	--	--	--	-4.31	0.31	1.00	1.38	3.89	0.71	--	--	
½	1C	-465530	176333	6231	16336	--	--	--	-3.64	0.26	1.00	1.38	3.39	0.81	--	--	
½	1D	-551148	176333	6231	2391	--	--	--	-4.31	0.31	1.00	1.38	3.89	0.71	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-483248	109618	12428	12555	--	--	--	-3.78	0.27	1.00	0.86	3.49	0.49	--	--	
½	1J	-533431	109618	12428	6173	--	--	--	-4.17	0.30	1.00	0.86	3.79	0.45	--	--	
½	1K	-483248	109618	6138	12555	--	--	--	-3.78	0.27	1.00	0.86	3.49	0.49	--	--	
½	1L	-533431	109618	6138	6173	--	--	--	-4.17	0.30	1.00	0.86	3.79	0.45	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-72005	24476	385	1046	--	--	--	-3.53	0.25	1.00	1.20	3.31	0.73	0.02	0.02	
0	1B	-82687	24476	385	-1088	--	--	--	-4.05	0.29	1.00	1.20	3.70	0.65	0.02	0.02	
0	1C	-72005	24476	92	1046	--	--	--	-3.53	0.25	1.00	1.20	3.31	0.73	0.02	0.00	
0	1D	-82687	24476	92	-1088	--	--	--	-4.05	0.29	1.00	1.20	3.70	0.65	0.02	0.00	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-73651	15260	348	257	--	--	--	-3.61	0.26	1.00	0.75	3.37	0.44	0.00	0.02	
0	1J	-81042	15260	348	-299	--	--	--	-3.97	0.28	1.00	0.75	3.64	0.41	0.00	0.01	
0	1K	-73651	15260	129	257	--	--	--	-3.61	0.26	1.00	0.75	3.37	0.44	0.00	0.01	
0	1L	-81042	15260	129	-299	--	--	--	-3.97	0.28	1.00	0.75	3.64	0.41	0.00	0.01	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 58 Descrizione: Maschio murario n. 58 interno
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-63383	26731	5437	-9939	--	--	--	-3.24	0.23	1.00	1.36	3.09	0.88	--	--	
l	1B	-96098	26731	5437	5748	--	--	--	-4.90	0.35	1.00	1.36	4.34	0.63	--	--	
l	1C	-63383	26731	-6890	-9939	--	--	--	-3.24	0.23	1.00	1.36	3.09	0.88	--	--	
l	1D	-96098	26731	-6890	5748	--	--	--	-4.90	0.35	1.00	1.36	4.34	0.63	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-69760	18221	5478	-5795	--	--	--	-3.56	0.25	1.00	0.93	3.33	0.56	--	--	
l	1J	-89722	18221	5478	1605	--	--	--	-4.58	0.33	1.00	0.93	4.09	0.45	--	--	
l	1K	-69760	18221	-6931	-5795	--	--	--	-3.56	0.25	1.00	0.93	3.33	0.56	--	--	
l	1L	-89722	18221	-6931	1605	--	--	--	-4.58	0.33	1.00	0.93	4.09	0.45	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-495875	177419	20402	-9167	--	--	--	-4.22	0.30	1.00	1.51	3.82	0.79	--	--	
½	1B	-623315	177419	20402	13655	--	--	--	-5.30	0.38	1.00	1.51	4.64	0.65	--	--	
½	1C	-495875	177419	-15669	-9167	--	--	--	-4.22	0.30	1.00	1.51	3.82	0.79	--	--	
½	1D	-623315	177419	-15669	13655	--	--	--	-5.30	0.38	1.00	1.51	4.64	0.65	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-516197	113139	20600	-4017	--	--	--	-4.39	0.31	1.00	0.96	3.95	0.49	--	--	
½	1J	-602992	113139	20600	8505	--	--	--	-5.13	0.37	1.00	0.96	4.51	0.43	--	--	
½	1K	-516197	113139	-15868	-4017	--	--	--	-4.39	0.31	1.00	0.96	3.95	0.49	--	--	
½	1L	-602992	113139	-15868	8505	--	--	--	-5.13	0.37	1.00	0.96	4.51	0.43	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-98646	43859	14282	7583	--	--	--	-5.03	0.36	1.00	2.24	4.44	1.01	0.12	0.58	NON Verif.
0	1B	-131349	43859	14282	10744	--	--	--	-6.70	0.48	1.00	2.24	5.69	0.79	0.17	0.57	
0	1C	-98646	43859	2972	7583	--	--	--	-5.03	0.36	1.00	2.24	4.44	1.01	0.12	0.12	NON Verif.
0	1D	-131349	43859	2972	10744	--	--	--	-6.70	0.48	1.00	2.24	5.69	0.79	0.17	0.12	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-100947	33174	14099	7973	--	--	--	-5.15	0.37	1.00	1.69	4.52	0.75	0.12	0.57	
0	1J	-129047	33174	14099	10354	--	--	--	-6.59	0.47	1.00	1.69	5.60	0.60	0.16	0.56	
0	1K	-100947	33174	3156	7973	--	--	--	-5.15	0.37	1.00	1.69	4.52	0.75	0.12	0.13	
0	1L	-129047	33174	3156	10354	--	--	--	-6.59	0.47	1.00	1.69	5.60	0.60	0.16	0.13	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 59 Descrizione: Maschio murario n. 59 interno
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-75309	21419	-499	-2657	--	--	--	-3.89	0.28	1.00	1.11	3.57	0.62	--	--	
l	1B	-104980	21419	-499	-3735	--	--	--	-5.42	0.39	1.00	1.11	4.72	0.47	--	--	
l	1C	-75309	21419	-7499	-2657	--	--	--	-3.89	0.28	1.00	1.11	3.57	0.62	--	--	
l	1D	-104980	21419	-7499	-3735	--	--	--	-5.42	0.39	1.00	1.11	4.72	0.47	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-79021	17040	214	-2603	--	--	--	-4.08	0.29	1.00	0.88	3.72	0.47	--	--	
l	1J	-101268	17040	214	-3789	--	--	--	-5.23	0.37	1.00	0.88	4.58	0.38	--	--	
l	1K	-79021	17040	-8213	-2603	--	--	--	-4.08	0.29	1.00	0.88	3.72	0.47	--	--	
l	1L	-101268	17040	-8213	-3789	--	--	--	-5.23	0.37	1.00	0.88	4.58	0.38	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-426179	154532	4745	3937	--	--	--	-3.67	0.26	1.00	1.33	3.41	0.78	--	--	
½	1B	-583593	154532	4745	24091	--	--	--	-5.02	0.36	1.00	1.33	4.42	0.60	--	--	
½	1C	-426179	154532	-5782	3937	--	--	--	-3.67	0.26	1.00	1.33	3.41	0.78	--	--	
½	1D	-583593	154532	-5782	24091	--	--	--	-5.02	0.36	1.00	1.33	4.42	0.60	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-446009	106745	5166	7988	--	--	--	-3.84	0.27	1.00	0.92	3.54	0.52	--	--	
½	1J	-563762	106745	5166	20040	--	--	--	-4.85	0.35	1.00	0.92	4.30	0.43	--	--	
½	1K	-446009	106745	-6203	7988	--	--	--	-3.84	0.27	1.00	0.92	3.54	0.52	--	--	
½	1L	-563762	106745	-6203	20040	--	--	--	-4.85	0.35	1.00	0.92	4.30	0.43	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-58079	38139	718	-160	--	--	--	-3.00	0.21	1.00	1.97	2.91	1.35	0.00	0.04	NON Verif.
0	1B	-133622	38139	718	36053	--	--	--	-6.90	0.49	1.00	1.97	5.83	0.67	0.58	0.03	
0	1C	-58079	38139	-766	-160	--	--	--	-3.00	0.21	1.00	1.97	2.91	1.35	0.00	0.04	NON Verif.
0	1D	-133622	38139	-766	36053	--	--	--	-6.90	0.49	1.00	1.97	5.83	0.67	0.58	0.03	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-75734	28782	403	8819	--	--	--	-3.91	0.28	1.00	1.49	3.59	0.83	0.16	0.02	
0	1J	-115967	28782	403	27074	--	--	--	-5.98	0.43	1.00	1.49	5.15	0.58	0.42	0.02	
0	1K	-75734	28782	-452	8819	--	--	--	-3.91	0.28	1.00	1.49	3.59	0.83	0.16	0.02	
0	1L	-115967	28782	-452	27074	--	--	--	-5.98	0.43	1.00	1.49	5.15	0.58	0.42	0.02	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 60 Descrizione: Maschio murario n. 60 interno
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²			kg/cm²					
l	1A	-20387	22803	8686	0	--	--	--	-2.65	0.19	1.00	2.96	2.65	2.24	--	--	NON Verif.
l	1B	-51712	22803	8686	0	--	--	--	-6.71	0.48	1.00	2.96	5.70	1.04	--	--	NON Verif.
l	1C	-20387	22803	-6607	0	--	--	--	-2.65	0.19	1.00	2.96	2.65	2.24	--	--	NON Verif.
l	1D	-51712	22803	-6607	0	--	--	--	-6.71	0.48	1.00	2.96	5.70	1.04	--	--	NON Verif.
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-26823	17682	8456	0	--	--	--	-3.48	0.25	1.00	2.30	3.27	1.40	--	--	NON Verif.
l	1J	-45276	17682	8456	0	--	--	--	-5.88	0.42	1.00	2.30	5.07	0.91	--	--	
l	1K	-26823	17682	-6378	0	--	--	--	-3.48	0.25	1.00	2.30	3.27	1.40	--	--	NON Verif.
l	1L	-45276	17682	-6378	0	--	--	--	-5.88	0.42	1.00	2.30	5.07	0.91	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-115445	55838	6616	0	--	--	--	-3.00	0.21	1.00	1.45	2.91	1.00	--	--	
½	1B	-353884	55838	6616	0	--	--	--	-9.19	0.66	1.00	1.45	7.55	0.38	--	--	
½	1C	-115445	55838	-8898	0	--	--	--	-3.00	0.21	1.00	1.45	2.91	1.00	--	--	
½	1D	-353884	55838	-8898	0	--	--	--	-9.19	0.66	1.00	1.45	7.55	0.38	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-172723	42873	6119	0	--	--	--	-4.49	0.32	1.00	1.11	4.02	0.55	--	--	
½	1J	-296606	42873	6119	0	--	--	--	-7.70	0.55	1.00	1.11	6.44	0.35	--	--	
½	1K	-172723	42873	-8401	0	--	--	--	-4.49	0.32	1.00	1.11	4.02	0.55	--	--	
½	1L	-296606	42873	-8401	0	--	--	--	-7.70	0.55	1.00	1.11	6.44	0.35	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-34424	8785	4460	0	--	--	--	-4.47	0.32	1.00	1.14	4.01	0.57	0.00	0.48	
0	1B	-57683	8785	4460	0	--	--	--	-7.49	0.54	1.00	1.14	6.28	0.36	0.00	0.48	
0	1C	-34424	8785	-483	0	--	--	--	-4.47	0.32	1.00	1.14	4.01	0.57	0.00	0.05	
0	1D	-57683	8785	-483	0	--	--	--	-7.49	0.54	1.00	1.14	6.28	0.36	0.00	0.05	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-37890	7761	4051	0	--	--	--	-4.92	0.35	1.00	1.01	4.35	0.46	0.00	0.42	
0	1J	-54217	7761	4051	0	--	--	--	-7.04	0.50	1.00	1.01	5.94	0.34	0.00	0.42	
0	1K	-37890	7761	-74	0	--	--	--	-4.92	0.35	1.00	1.01	4.35	0.46	0.00	0.01	
0	1L	-54217	7761	-74	0	--	--	--	-7.04	0.50	1.00	1.01	5.94	0.34	0.00	0.01	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 61 Descrizione: Maschio murario n. 61 interno
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	1A	-22195	8049	769	1673	--	--	--	-2.12	0.15	1.00	0.77	2.25	0.68	--	--	
l	1B	-46476	8049	769	-266	--	--	--	-4.44	0.32	1.00	0.77	3.99	0.39	--	--	
l	1C	-22195	8049	-979	1673	--	--	--	-2.12	0.15	1.00	0.77	2.25	0.68	--	--	
l	1D	-46476	8049	-979	-266	--	--	--	-4.44	0.32	1.00	0.77	3.99	0.39	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-22515	7982	364	1678	--	--	--	-2.15	0.15	1.00	0.76	2.27	0.67	--	--	
l	1J	-46155	7982	364	-272	--	--	--	-4.41	0.32	1.00	0.76	3.97	0.38	--	--	
l	1K	-22515	7982	-573	1678	--	--	--	-2.15	0.15	1.00	0.76	2.27	0.67	--	--	
l	1L	-46155	7982	-573	-272	--	--	--	-4.41	0.32	1.00	0.76	3.97	0.38	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-125048	46508	1414	1475	--	--	--	-2.39	0.17	1.00	0.89	2.45	0.73	--	--	
½	1B	-174343	46508	1414	2971	--	--	--	-3.33	0.24	1.00	0.89	3.16	0.56	--	--	
½	1C	-125048	46508	-7022	1475	--	--	--	-2.39	0.17	1.00	0.89	2.45	0.73	--	--	
½	1D	-174343	46508	-7022	2971	--	--	--	-3.33	0.24	1.00	0.89	3.16	0.56	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-123801	43680	-359	1155	--	--	--	-2.37	0.17	1.00	0.84	2.44	0.69	--	--	
½	1J	-175590	43680	-359	3292	--	--	--	-3.36	0.24	1.00	0.84	3.18	0.53	--	--	
½	1K	-123801	43680	-5249	1155	--	--	--	-2.37	0.17	1.00	0.84	2.44	0.69	--	--	
½	1L	-175590	43680	-5249	3292	--	--	--	-3.36	0.24	1.00	0.84	3.18	0.53	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-22291	10819	281	32	--	--	--	-2.13	0.15	1.00	1.03	2.26	0.92	0.00	0.03	
0	1B	-38190	10819	281	33	--	--	--	-3.65	0.26	1.00	1.03	3.40	0.61	0.00	0.02	
0	1C	-22291	10819	-718	32	--	--	--	-2.13	0.15	1.00	1.03	2.26	0.92	0.00	0.07	
0	1D	-38190	10819	-718	33	--	--	--	-3.65	0.26	1.00	1.03	3.40	0.61	0.00	0.05	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-22807	9405	110	31	--	--	--	-2.18	0.16	1.00	0.90	2.30	0.78	0.00	0.01	
0	1J	-37675	9405	110	34	--	--	--	-3.60	0.26	1.00	0.90	3.36	0.54	0.00	0.01	
0	1K	-22807	9405	-546	31	--	--	--	-2.18	0.16	1.00	0.90	2.30	0.78	0.00	0.06	
0	1L	-37675	9405	-546	34	--	--	--	-3.60	0.26	1.00	0.90	3.36	0.54	0.00	0.04	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 62 Descrizione: Maschio murario n. 62 interno
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	1A	-29987	37553	2779	-6259	--	--	--	-1.65	0.12	1.00	2.06	1.89	2.18	--	--	NON Verif.
l	1B	-136142	37553	2779	11341	--	--	--	-7.47	0.53	1.00	2.06	6.26	0.66	--	--	NON Verif.
l	1C	-29987	37553	-2517	-6259	--	--	--	-1.65	0.12	1.00	2.06	1.89	2.18	--	--	
l	1D	-136142	37553	-2517	11341	--	--	--	-7.47	0.53	1.00	2.06	6.26	0.66	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	NON Verif.
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-40744	31489	2659	-3862	--	--	--	-2.24	0.16	1.00	1.73	2.34	1.48	--	--	
l	1J	-125385	31489	2659	8945	--	--	--	-6.88	0.49	1.00	1.73	5.82	0.59	--	--	
l	1K	-40744	31489	-2397	-3862	--	--	--	-2.24	0.16	1.00	1.73	2.34	1.48	--	--	NON Verif.
l	1L	-125385	31489	-2397	8945	--	--	--	-6.88	0.49	1.00	1.73	5.82	0.59	--	--	NON Verif.
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-294948	108777	31922	-12109	--	--	--	-2.92	0.21	1.00	1.08	2.85	0.76	--	--	
½	1B	-650213	108777	31922	-1744	--	--	--	-6.43	0.46	1.00	1.08	5.49	0.39	--	--	
½	1C	-294948	108777	-1247	-12109	--	--	--	-2.92	0.21	1.00	1.08	2.85	0.76	--	--	
½	1D	-650213	108777	-1247	-1744	--	--	--	-6.43	0.46	1.00	1.08	5.49	0.39	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-363345	99867	24336	-15317	--	--	--	-3.60	0.26	1.00	0.99	3.36	0.59	--	--	
½	1J	-581816	99867	24336	1464	--	--	--	-5.76	0.41	1.00	0.99	4.98	0.40	--	--	
½	1K	-363345	99867	6339	-15317	--	--	--	-3.60	0.26	1.00	0.99	3.36	0.59	--	--	
½	1L	-581816	99867	6339	1464	--	--	--	-5.76	0.41	1.00	0.99	4.98	0.40	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-33170	35978	3636	-2306	--	--	--	-1.82	0.13	1.00	1.97	2.03	1.95	0.10	0.24	NON Verif.
0	1B	-151570	35978	3636	36971	--	--	--	-8.32	0.59	1.00	1.97	6.90	0.57	0.94	0.15	NON Verif.
0	1C	-33170	35978	1340	-2306	--	--	--	-1.82	0.13	1.00	1.97	2.03	1.95	0.10	0.09	
0	1D	-151570	35978	1340	36971	--	--	--	-8.32	0.59	1.00	1.97	6.90	0.57	0.94	0.06	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	NON Verif.
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-52019	33005	3210	3632	--	--	--	-2.85	0.20	1.00	1.81	2.80	1.29	0.11	0.15	
0	1J	-132721	33005	3210	31033	--	--	--	-7.28	0.52	1.00	1.81	6.12	0.59	0.70	0.12	
0	1K	-52019	33005	1766	3632	--	--	--	-2.85	0.20	1.00	1.81	2.80	1.29	0.11	0.08	NON Verif.
0	1L	-132721	33005	1766	31033	--	--	--	-7.28	0.52	1.00	1.81	6.12	0.59	0.70	0.06	NON Verif.
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 63 Descrizione: Maschio murario n. 63 intrno
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-32350	18073	1749	-1959	--	--	--	-2.10	0.15	1.00	1.17	2.23	1.05	--	--	NON Verif.
l	1B	-80519	18073	1749	-1812	--	--	--	-5.22	0.37	1.00	1.17	4.58	0.51	--	--	NON Verif.
l	1C	-32350	18073	-1899	-1959	--	--	--	-2.10	0.15	1.00	1.17	2.23	1.05	--	--	
l	1D	-80519	18073	-1899	-1812	--	--	--	-5.22	0.37	1.00	1.17	4.58	0.51	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	NON Verif.
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-29514	18546	896	-607	--	--	--	-1.91	0.14	1.00	1.20	2.10	1.15	--	--	
l	1J	-83355	18546	896	-3163	--	--	--	-5.41	0.39	1.00	1.20	4.71	0.51	--	--	
l	1K	-29514	18546	-1046	-607	--	--	--	-1.91	0.14	1.00	1.20	2.10	1.15	--	--	NON Verif.
l	1L	-83355	18546	-1046	-3163	--	--	--	-5.41	0.39	1.00	1.20	4.71	0.51	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-251950	49632	3505	8674	--	--	--	-3.27	0.23	1.00	0.64	3.11	0.41	--	--	
½	1B	-462467	49632	3505	15975	--	--	--	-6.00	0.43	1.00	0.64	5.16	0.25	--	--	
½	1C	-251950	49632	-3131	8674	--	--	--	-3.27	0.23	1.00	0.64	3.11	0.41	--	--	
½	1D	-462467	49632	-3131	15975	--	--	--	-6.00	0.43	1.00	0.64	5.16	0.25	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-277252	52903	2136	9219	--	--	--	-3.60	0.26	1.00	0.69	3.36	0.41	--	--	
½	1J	-437165	52903	2136	15430	--	--	--	-5.67	0.41	1.00	0.69	4.91	0.28	--	--	
½	1K	-277252	52903	-1762	9219	--	--	--	-3.60	0.26	1.00	0.69	3.36	0.41	--	--	
½	1L	-437165	52903	-1762	15430	--	--	--	-5.67	0.41	1.00	0.69	4.91	0.28	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-56019	21418	930	-4519	--	--	--	-3.63	0.26	1.00	1.39	3.38	0.82	0.16	0.05	
0	1B	-125016	21418	930	1082	--	--	--	-8.11	0.58	1.00	1.39	6.74	0.41	0.04	0.04	
0	1C	-56019	21418	362	-4519	--	--	--	-3.63	0.26	1.00	1.39	3.38	0.82	0.16	0.02	
0	1D	-125016	21418	362	1082	--	--	--	-8.11	0.58	1.00	1.39	6.74	0.41	0.04	0.02	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-58487	22257	823	-3085	--	--	--	-3.79	0.27	1.00	1.44	3.50	0.82	0.11	0.04	
0	1J	-122549	22257	823	-352	--	--	--	-7.95	0.57	1.00	1.44	6.62	0.44	0.01	0.04	
0	1K	-58487	22257	469	-3085	--	--	--	-3.79	0.27	1.00	1.44	3.50	0.82	0.11	0.02	
0	1L	-122549	22257	469	-352	--	--	--	-7.95	0.57	1.00	1.44	6.62	0.44	0.01	0.02	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 64 Descrizione: Maschio murario n. 64 interno
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	1A	-36237	42572	2193	-14528	--	--	--	-1.02	0.07	1.00	1.20	1.43	1.68	--	--	NON Verif.
l	1B	-144404	42572	2193	-30335	--	--	--	-4.08	0.29	1.00	1.20	3.72	0.65	--	--	NON Verif.
l	1C	-36237	42572	-2199	-14528	--	--	--	-1.02	0.07	1.00	1.20	1.43	1.68	--	--	
l	1D	-144404	42572	-2199	-30335	--	--	--	-4.08	0.29	1.00	1.20	3.72	0.65	--	--	NON Verif.
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-45640	36112	1907	-14963	--	--	--	-1.29	0.09	1.00	1.02	1.63	1.25	--	--	
l	1J	-135002	36112	1907	-29900	--	--	--	-3.82	0.27	1.00	1.02	3.52	0.58	--	--	NON Verif.
l	1K	-45640	36112	-1913	-14963	--	--	--	-1.29	0.09	1.00	1.02	1.63	1.25	--	--	
l	1L	-135002	36112	-1913	-29900	--	--	--	-3.82	0.27	1.00	1.02	3.52	0.58	--	--	NON Verif.
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-363019	119477	10194	25992	--	--	--	-2.45	0.18	1.00	0.81	2.50	0.65	--	--	
½	1B	-666420	119477	10194	20369	--	--	--	-4.50	0.32	1.00	0.81	4.04	0.40	--	--	
½	1C	-363019	119477	-8937	25992	--	--	--	-2.45	0.18	1.00	0.81	2.50	0.65	--	--	
½	1D	-666420	119477	-8937	20369	--	--	--	-4.50	0.32	1.00	0.81	4.04	0.40	--	--	NON Verif.
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-394210	115447	6159	22431	--	--	--	-2.66	0.19	1.00	0.78	2.66	0.59	--	--	
½	1J	-635228	115447	6159	23929	--	--	--	-4.29	0.31	1.00	0.78	3.88	0.40	--	--	
½	1K	-394210	115447	-4902	22431	--	--	--	-2.66	0.19	1.00	0.78	2.66	0.59	--	--	
½	1L	-635228	115447	-4902	23929	--	--	--	-4.29	0.31	1.00	0.78	3.88	0.40	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-79867	27987	2001	-610	--	--	--	-2.60	0.19	1.00	0.91	2.61	0.70	0.01	0.06	
0	1B	-151267	27987	2001	30400	--	--	--	-4.93	0.35	1.00	0.91	4.36	0.42	0.24	0.04	
0	1C	-79867	27987	-144	-610	--	--	--	-2.60	0.19	1.00	0.91	2.61	0.70	0.01	0.00	
0	1D	-151267	27987	-144	30400	--	--	--	-4.93	0.35	1.00	0.91	4.36	0.42	0.24	0.00	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-85288	25767	1565	4794	--	--	--	-2.78	0.20	1.00	0.84	2.74	0.61	0.05	0.05	
0	1J	-145846	25767	1565	24996	--	--	--	-4.75	0.34	1.00	0.84	4.22	0.40	0.20	0.03	
0	1K	-85288	25767	292	4794	--	--	--	-2.78	0.20	1.00	0.84	2.74	0.61	0.05	0.01	
0	1L	-145846	25767	292	24996	--	--	--	-4.75	0.34	1.00	0.84	4.22	0.40	0.20	0.01	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 65 Descrizione: Maschio murario n. 65 interno
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	1A	2434	43211	999	-9024	NON	Verificato.	Sforzo	normale di trazione								
l	1B	-54601	43211	999	29735	--	--	--	-1.26	0.09	1.00	0.99	1.60	1.24	--	--	NON Verif.
l	1C	2434	43211	-2465	-9024	NON	Verificato.	Sforzo	normale di trazione								
l	1D	-54601	43211	-2465	29735	--	--	--	-1.26	0.09	1.00	0.99	1.60	1.24	--	--	NON Verif.
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-107	42236	178	-10964	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.97	0.66	2.94	--	--	NON Verif.
l	1J	-52061	42236	178	31675	--	--	--	-1.20	0.09	1.00	0.97	1.56	1.25	--	--	NON Verif.
l	1K	-107	42236	-1644	-10964	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.97	0.66	2.94	--	--	NON Verif.
l	1L	-52061	42236	-1644	31675	--	--	--	-1.20	0.09	1.00	0.97	1.56	1.25	--	--	NON Verif.
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-319031	342360	-9039	59489	--	--	--	-1.47	0.10	1.00	1.57	1.76	1.79	--	--	NON Verif.
½	1B	-879860	342360	-9039	-440702	--	--	--	-4.05	0.29	1.00	1.57	3.70	0.85	--	--	
½	1C	-319031	342360	-35128	59489	--	--	--	-1.47	0.10	1.00	1.57	1.76	1.79	--	--	NON Verif.
½	1D	-879860	342360	-35128	-440702	--	--	--	-4.05	0.29	1.00	1.57	3.70	0.85	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-388683	311517	-14853	-16313	--	--	--	-1.79	0.13	1.00	1.43	2.00	1.43	--	--	NON Verif.
½	1J	-810208	311517	-14853	-364900	--	--	--	-3.73	0.27	1.00	1.43	3.46	0.83	--	--	
½	1K	-388683	311517	-29314	-16313	--	--	--	-1.79	0.13	1.00	1.43	2.00	1.43	--	--	NON Verif.
½	1L	-810208	311517	-29314	-364900	--	--	--	-3.73	0.27	1.00	1.43	3.46	0.83	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-118167	62999	-2828	-17230	--	--	--	-2.72	0.19	1.00	1.45	2.70	1.07	0.09	0.06	NON Verif.
0	1B	-214107	62999	-2828	-63994	--	--	--	-4.92	0.35	1.00	1.45	4.35	0.67	0.25	0.04	
0	1C	-118167	62999	-14107	-17230	--	--	--	-2.72	0.19	1.00	1.45	2.70	1.07	0.09	0.29	NON Verif.
0	1D	-214107	62999	-14107	-63994	--	--	--	-4.92	0.35	1.00	1.45	4.35	0.67	0.25	0.21	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-124942	56645	-5492	-15811	--	--	--	-2.87	0.21	1.00	1.30	2.82	0.93	0.08	0.11	
0	1J	-207331	56645	-5492	-65413	--	--	--	-4.77	0.34	1.00	1.30	4.24	0.62	0.26	0.08	
0	1K	-124942	56645	-11442	-15811	--	--	--	-2.87	0.21	1.00	1.30	2.82	0.93	0.08	0.23	
0	1L	-207331	56645	-11442	-65413	--	--	--	-4.77	0.34	1.00	1.30	4.24	0.62	0.26	0.17	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 66 Descrizione: Maschio murario n. 66 interno
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	1A	-25182	18920	569	2245	--	--	--	-2.76	0.20	1.00	2.07	2.73	1.52	--	--	NON Verif.
l	1B	-46405	18920	569	-285	--	--	--	-5.09	0.36	1.00	2.07	4.48	0.93	--	--	NON Verif.
l	1C	-25182	18920	-525	2245	--	--	--	-2.76	0.20	1.00	2.07	2.73	1.52	--	--	
l	1D	-46405	18920	-525	-285	--	--	--	-5.09	0.36	1.00	2.07	4.48	0.93	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	NON Verif.
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-23512	19747	522	2424	--	--	--	-2.58	0.18	1.00	2.16	2.59	1.67	--	--	
l	1J	-48076	19747	522	-464	--	--	--	-5.27	0.38	1.00	2.16	4.61	0.94	--	--	
l	1K	-23512	19747	-478	2424	--	--	--	-2.58	0.18	1.00	2.16	2.59	1.67	--	--	NON Verif.
l	1L	-48076	19747	-478	-464	--	--	--	-5.27	0.38	1.00	2.16	4.61	0.94	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-208743	54843	4284	2741	--	--	--	-3.63	0.26	1.00	0.95	3.38	0.56	--	--	
½	1B	-304976	54843	4284	-2666	--	--	--	-5.30	0.38	1.00	0.95	4.63	0.41	--	--	
½	1C	-208743	54843	-2260	2741	--	--	--	-3.63	0.26	1.00	0.95	3.38	0.56	--	--	
½	1D	-304976	54843	-2260	-2666	--	--	--	-5.30	0.38	1.00	0.95	4.63	0.41	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-212019	56569	3587	2811	--	--	--	-3.68	0.26	1.00	0.98	3.42	0.57	--	--	
½	1J	-301701	56569	3587	-2737	--	--	--	-5.24	0.37	1.00	0.98	4.59	0.43	--	--	
½	1K	-212019	56569	-1563	2811	--	--	--	-3.68	0.26	1.00	0.98	3.42	0.57	--	--	
½	1L	-301701	56569	-1563	-2737	--	--	--	-5.24	0.37	1.00	0.98	4.59	0.43	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-44090	17636	4408	-2951	--	--	--	-4.83	0.35	1.00	1.93	4.29	0.90	0.24	0.34	
0	1B	-64462	17636	4408	-4977	--	--	--	-7.07	0.50	1.00	1.93	5.96	0.65	0.41	0.34	
0	1C	-44090	17636	-1701	-2951	--	--	--	-4.83	0.35	1.00	1.93	4.29	0.90	0.24	0.13	
0	1D	-64462	17636	-1701	-4977	--	--	--	-7.07	0.50	1.00	1.93	5.96	0.65	0.41	0.13	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-43211	17890	2870	-2649	--	--	--	-4.74	0.34	1.00	1.96	4.21	0.93	0.22	0.22	
0	1J	-65341	17890	2870	-5280	--	--	--	-7.16	0.51	1.00	1.96	6.03	0.65	0.44	0.22	
0	1K	-43211	17890	-164	-2649	--	--	--	-4.74	0.34	1.00	1.96	4.21	0.93	0.22	0.01	
0	1L	-65341	17890	-164	-5280	--	--	--	-7.16	0.51	1.00	1.96	6.03	0.65	0.44	0.01	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 67 Descrizione: Maschio murario n. 67 interno scala
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-111485	18851	3340	-10878	--	--	--	-3.64	0.26	1.00	0.61	3.39	0.36	--	--	
l	1B	-133734	18851	3340	-5582	--	--	--	-4.36	0.31	1.00	0.61	3.93	0.31	--	--	
l	1C	-111485	18851	-2347	-10878	--	--	--	-3.64	0.26	1.00	0.61	3.39	0.36	--	--	
l	1D	-133734	18851	-2347	-5582	--	--	--	-4.36	0.31	1.00	0.61	3.93	0.31	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-110575	19562	1937	-11975	--	--	--	-3.61	0.26	1.00	0.64	3.36	0.38	--	--	
l	1J	-134644	19562	1937	-4484	--	--	--	-4.39	0.31	1.00	0.64	3.95	0.32	--	--	
l	1K	-110575	19562	-945	-11975	--	--	--	-3.61	0.26	1.00	0.64	3.36	0.38	--	--	
l	1L	-134644	19562	-945	-4484	--	--	--	-4.39	0.31	1.00	0.64	3.95	0.32	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-695838	183514	-5229	-22353	--	--	--	-3.83	0.27	1.00	1.01	3.53	0.57	--	--	
½	1B	-832427	183514	-5229	-7446	--	--	--	-4.58	0.33	1.00	1.01	4.09	0.49	--	--	
½	1C	-695838	183514	-28447	-22353	--	--	--	-3.83	0.27	1.00	1.01	3.53	0.57	--	--	
½	1D	-832427	183514	-28447	-7446	--	--	--	-4.58	0.33	1.00	1.01	4.09	0.49	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-684261	195056	-10650	-19203	--	--	--	-3.76	0.27	1.00	1.07	3.48	0.62	--	--	
½	1J	-844003	195056	-10650	-10596	--	--	--	-4.64	0.33	1.00	1.07	4.14	0.52	--	--	
½	1K	-684261	195056	-23026	-19203	--	--	--	-3.76	0.27	1.00	1.07	3.48	0.62	--	--	
½	1L	-844003	195056	-23026	-10596	--	--	--	-4.64	0.33	1.00	1.07	4.14	0.52	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-138300	49245	-2606	-6863	--	--	--	-4.05	0.29	1.00	1.44	3.70	0.78	0.04	0.06	
0	1B	-174378	49245	-2606	13059	--	--	--	-5.11	0.36	1.00	1.44	4.49	0.64	0.08	0.05	
0	1C	-138300	49245	-5232	-6863	--	--	--	-4.05	0.29	1.00	1.44	3.70	0.78	0.04	0.12	
0	1D	-174378	49245	-5232	13059	--	--	--	-5.11	0.36	1.00	1.44	4.49	0.64	0.08	0.11	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-137422	51954	-2869	-4288	--	--	--	-4.03	0.29	1.00	1.52	3.68	0.83	0.03	0.06	
0	1J	-175257	51954	-2869	10484	--	--	--	-5.14	0.37	1.00	1.52	4.51	0.67	0.06	0.06	
0	1K	-137422	51954	-4970	-4288	--	--	--	-4.03	0.29	1.00	1.52	3.68	0.83	0.03	0.11	
0	1L	-175257	51954	-4970	10484	--	--	--	-5.14	0.37	1.00	1.52	4.51	0.67	0.06	0.10	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 68 Descrizione: Maschio murario n. 68 interno scala
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-63803	21119	2884	1974	--	--	--	-3.27	0.23	1.00	1.08	3.11	0.70	--	--	
l	1B	-86039	21119	2884	159	--	--	--	-4.41	0.32	1.00	1.08	3.97	0.55	--	--	
l	1C	-63803	21119	-2491	1974	--	--	--	-3.27	0.23	1.00	1.08	3.11	0.70	--	--	
l	1D	-86039	21119	-2491	159	--	--	--	-4.41	0.32	1.00	1.08	3.97	0.55	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-63034	23083	1511	1741	--	--	--	-3.23	0.23	1.00	1.18	3.08	0.77	--	--	
l	1J	-86808	23083	1511	392	--	--	--	-4.45	0.32	1.00	1.18	4.00	0.59	--	--	
l	1K	-63034	23083	-1118	1741	--	--	--	-3.23	0.23	1.00	1.18	3.08	0.77	--	--	
l	1L	-86808	23083	-1118	392	--	--	--	-4.45	0.32	1.00	1.18	4.00	0.59	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-342983	114828	9249	15526	--	--	--	-3.52	0.25	1.00	1.18	3.30	0.71	--	--	
½	1B	-431673	114828	9249	10483	--	--	--	-4.43	0.32	1.00	1.18	3.98	0.59	--	--	
½	1C	-342983	114828	-16643	15526	--	--	--	-3.52	0.25	1.00	1.18	3.30	0.71	--	--	
½	1D	-431673	114828	-16643	10483	--	--	--	-4.43	0.32	1.00	1.18	3.98	0.59	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-334042	125242	3415	14906	--	--	--	-3.43	0.24	1.00	1.28	3.23	0.80	--	--	
½	1J	-440614	125242	3415	11102	--	--	--	-4.52	0.32	1.00	1.28	4.05	0.63	--	--	
½	1K	-334042	125242	-10808	14906	--	--	--	-3.43	0.24	1.00	1.28	3.23	0.80	--	--	
½	1L	-440614	125242	-10808	11102	--	--	--	-4.52	0.32	1.00	1.28	4.05	0.63	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-72146	24038	-1774	6056	--	--	--	-3.70	0.26	1.00	1.23	3.43	0.72	0.12	0.07	
0	1B	-93870	24038	-1774	5054	--	--	--	-4.81	0.34	1.00	1.23	4.27	0.58	0.09	0.06	
0	1C	-72146	24038	-6632	6056	--	--	--	-3.70	0.26	1.00	1.23	3.43	0.72	0.12	0.27	
0	1D	-93870	24038	-6632	5054	--	--	--	-4.81	0.34	1.00	1.23	4.27	0.58	0.09	0.24	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-69622	25896	-2662	6059	--	--	--	-3.57	0.25	1.00	1.33	3.34	0.80	0.13	0.11	
0	1J	-96394	25896	-2662	5052	--	--	--	-4.94	0.35	1.00	1.33	4.37	0.61	0.09	0.10	
0	1K	-69622	25896	-5744	6059	--	--	--	-3.57	0.25	1.00	1.33	3.34	0.80	0.13	0.24	
0	1L	-96394	25896	-5744	5052	--	--	--	-4.94	0.35	1.00	1.33	4.37	0.61	0.09	0.21	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 69 Descrizione: Maschio murario n. 69 interno
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-92506	27674	1506	732	--	--	--	-2.96	0.21	1.00	0.88	2.88	0.61	--	--	
l	1B	-138795	27674	1506	914	--	--	--	-4.44	0.32	1.00	0.88	3.99	0.44	--	--	
l	1C	-92506	27674	-1026	732	--	--	--	-2.96	0.21	1.00	0.88	2.88	0.61	--	--	
l	1D	-138795	27674	-1026	914	--	--	--	-4.44	0.32	1.00	0.88	3.99	0.44	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-90907	27951	870	-184	--	--	--	-2.91	0.21	1.00	0.89	2.84	0.63	--	--	
l	1J	-140394	27951	870	1830	--	--	--	-4.49	0.32	1.00	0.89	4.03	0.44	--	--	
l	1K	-90907	27951	-390	-184	--	--	--	-2.91	0.21	1.00	0.89	2.84	0.63	--	--	
l	1L	-140394	27951	-390	1830	--	--	--	-4.49	0.32	1.00	0.89	4.03	0.44	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-482057	196719	10009	-15388	--	--	--	-3.08	0.22	1.00	1.26	2.97	0.85	--	--	
½	1B	-684854	196719	10009	-3147	--	--	--	-4.38	0.31	1.00	1.26	3.94	0.64	--	--	
½	1C	-482057	196719	-3236	-15388	--	--	--	-3.08	0.22	1.00	1.26	2.97	0.85	--	--	
½	1D	-684854	196719	-3236	-3147	--	--	--	-4.38	0.31	1.00	1.26	3.94	0.64	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-473175	196303	6962	-18528	--	--	--	-3.03	0.22	1.00	1.26	2.93	0.86	--	--	
½	1J	-693737	196303	6962	-8	--	--	--	-4.44	0.32	1.00	1.26	3.99	0.63	--	--	
½	1K	-473175	196303	-189	-18528	--	--	--	-3.03	0.22	1.00	1.26	2.93	0.86	--	--	
½	1L	-693737	196303	-189	-8	--	--	--	-4.44	0.32	1.00	1.26	3.99	0.63	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-98387	43289	1077	-3478	--	--	--	-3.15	0.22	1.00	1.38	3.02	0.92	0.03	0.03	
0	1B	-136167	43289	1077	2633	--	--	--	-4.35	0.31	1.00	1.38	3.92	0.71	0.02	0.02	
0	1C	-98387	43289	471	-3478	--	--	--	-3.15	0.22	1.00	1.38	3.02	0.92	0.03	0.01	
0	1D	-136167	43289	471	2633	--	--	--	-4.35	0.31	1.00	1.38	3.92	0.71	0.02	0.01	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-96818	43011	1040	-3884	--	--	--	-3.10	0.22	1.00	1.38	2.98	0.92	0.04	0.03	
0	1J	-137736	43011	1040	3040	--	--	--	-4.40	0.31	1.00	1.38	3.96	0.69	0.02	0.02	
0	1K	-96818	43011	508	-3884	--	--	--	-3.10	0.22	1.00	1.38	2.98	0.92	0.04	0.01	
0	1L	-137736	43011	508	3040	--	--	--	-4.40	0.31	1.00	1.38	3.96	0.69	0.02	0.01	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 70 Descrizione: Maschio murario n. 70 interno
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-56296	9446	756	3271	--	--	--	-2.70	0.19	1.00	0.45	2.68	0.34	--	--	
l	1B	-93178	9446	756	4011	--	--	--	-4.47	0.32	1.00	0.45	4.01	0.23	--	--	
l	1C	-56296	9446	-252	3271	--	--	--	-2.70	0.19	1.00	0.45	2.68	0.34	--	--	
l	1D	-93178	9446	-252	4011	--	--	--	-4.47	0.32	1.00	0.45	4.01	0.23	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-56880	9563	546	3257	--	--	--	-2.73	0.19	1.00	0.46	2.71	0.34	--	--	
l	1J	-92594	9563	546	4026	--	--	--	-4.44	0.32	1.00	0.46	3.99	0.23	--	--	
l	1K	-56880	9563	-42	3257	--	--	--	-2.73	0.19	1.00	0.46	2.71	0.34	--	--	
l	1L	-92594	9563	-42	4026	--	--	--	-4.44	0.32	1.00	0.46	3.99	0.23	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-416418	116762	5272	-9421	--	--	--	-3.72	0.27	1.00	1.04	3.45	0.60	--	--	
½	1B	-680767	116762	5272	-54459	--	--	--	-6.07	0.43	1.00	1.04	5.22	0.40	--	--	
½	1C	-416418	116762	-2520	-9421	--	--	--	-3.72	0.27	1.00	1.04	3.45	0.60	--	--	
½	1D	-680767	116762	-2520	-54459	--	--	--	-6.07	0.43	1.00	1.04	5.22	0.40	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-422354	116032	3502	-10561	--	--	--	-3.77	0.27	1.00	1.04	3.49	0.59	--	--	
½	1J	-674830	116032	3502	-53319	--	--	--	-6.02	0.43	1.00	1.04	5.18	0.40	--	--	
½	1K	-422354	116032	-750	-10561	--	--	--	-3.77	0.27	1.00	1.04	3.49	0.59	--	--	
½	1L	-674830	116032	-750	-53319	--	--	--	-6.02	0.43	1.00	1.04	5.18	0.40	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-86148	31213	778	-17814	--	--	--	-4.13	0.30	1.00	1.50	3.76	0.80	0.31	0.03	
0	1B	-124280	31213	778	-24183	--	--	--	-5.96	0.43	1.00	1.50	5.13	0.58	0.39	0.02	
0	1C	-86148	31213	-462	-17814	--	--	--	-4.13	0.30	1.00	1.50	3.76	0.80	0.31	0.02	
0	1D	-124280	31213	-462	-24183	--	--	--	-5.96	0.43	1.00	1.50	5.13	0.58	0.39	0.01	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-84294	31373	470	-16979	--	--	--	-4.04	0.29	1.00	1.50	3.69	0.82	0.30	0.02	
0	1J	-126133	31373	470	-25017	--	--	--	-6.05	0.43	1.00	1.50	5.20	0.58	0.40	0.01	
0	1K	-84294	31373	-154	-16979	--	--	--	-4.04	0.29	1.00	1.50	3.69	0.82	0.30	0.01	
0	1L	-126133	31373	-154	-25017	--	--	--	-6.05	0.43	1.00	1.50	5.20	0.58	0.40	0.00	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 72 Descrizione: Maschio murario n. 72 interno
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-118713	26696	417	8704	--	--	--	-2.55	0.18	1.00	0.57	2.57	0.45	--	--	
l	1B	-152839	26696	417	-2685	--	--	--	-3.29	0.23	1.00	0.57	3.13	0.37	--	--	
l	1C	-118713	26696	-2233	8704	--	--	--	-2.55	0.18	1.00	0.57	2.57	0.45	--	--	
l	1D	-152839	26696	-2233	-2685	--	--	--	-3.29	0.23	1.00	0.57	3.13	0.37	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-122034	26299	6	5291	--	--	--	-2.62	0.19	1.00	0.57	2.63	0.43	--	--	
l	1J	-149518	26299	6	728	--	--	--	-3.22	0.23	1.00	0.57	3.07	0.37	--	--	
l	1K	-122034	26299	-1822	5291	--	--	--	-2.62	0.19	1.00	0.57	2.63	0.43	--	--	
l	1L	-149518	26299	-1822	728	--	--	--	-3.22	0.23	1.00	0.57	3.07	0.37	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-620512	121775	5934	-82766	--	--	--	-3.30	0.24	1.00	0.65	3.13	0.41	--	--	
½	1B	-806910	121775	5934	-230099	--	--	--	-4.29	0.31	1.00	0.65	3.88	0.33	--	--	
½	1C	-620512	121775	-4739	-82766	--	--	--	-3.30	0.24	1.00	0.65	3.13	0.41	--	--	
½	1D	-806910	121775	-4739	-230099	--	--	--	-4.29	0.31	1.00	0.65	3.88	0.33	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-643099	116817	4169	-119843	--	--	--	-3.42	0.24	1.00	0.62	3.22	0.39	--	--	
½	1J	-784322	116817	4169	-193022	--	--	--	-4.17	0.30	1.00	0.62	3.79	0.33	--	--	
½	1K	-643099	116817	-2973	-119843	--	--	--	-3.42	0.24	1.00	0.62	3.22	0.39	--	--	
½	1L	-784322	116817	-2973	-193022	--	--	--	-4.17	0.30	1.00	0.62	3.79	0.33	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-165416	46852	1676	-44395	--	--	--	-3.56	0.25	1.00	1.01	3.33	0.61	0.15	0.03	
0	1B	-207309	46852	1676	-67438	--	--	--	-4.46	0.32	1.00	1.01	4.00	0.50	0.20	0.03	
0	1C	-165416	46852	-483	-44395	--	--	--	-3.56	0.25	1.00	1.01	3.33	0.61	0.15	0.01	
0	1D	-207309	46852	-483	-67438	--	--	--	-4.46	0.32	1.00	1.01	4.00	0.50	0.20	0.01	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-170378	44742	1194	-54069	--	--	--	-3.66	0.26	1.00	0.96	3.41	0.56	0.18	0.02	
0	1J	-202347	44742	1194	-57764	--	--	--	-4.35	0.31	1.00	0.96	3.92	0.49	0.18	0.02	
0	1K	-170378	44742	-0	-54069	--	--	--	-3.66	0.26	1.00	0.96	3.41	0.56	0.18	0.00	
0	1L	-202347	44742	-0	-57764	--	--	--	-4.35	0.31	1.00	0.96	3.92	0.49	0.18	0.00	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 74 Descrizione: Maschio murario n. 74 interno
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-38994	3817	2365	846	--	--	--	-2.86	0.20	1.00	0.28	2.81	0.20	--	--	
l	1B	-59457	3817	2365	1076	--	--	--	-4.37	0.31	1.00	0.28	3.93	0.14	--	--	
l	1C	-38994	3817	-151	846	--	--	--	-2.86	0.20	1.00	0.28	2.81	0.20	--	--	
l	1D	-59457	3817	-151	1076	--	--	--	-4.37	0.31	1.00	0.28	3.93	0.14	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-44198	3705	1748	909	--	--	--	-3.25	0.23	1.00	0.27	3.09	0.18	--	--	
l	1J	-54253	3705	1748	1012	--	--	--	-3.98	0.28	1.00	0.27	3.65	0.15	--	--	
l	1K	-44198	3705	467	909	--	--	--	-3.25	0.23	1.00	0.27	3.09	0.18	--	--	
l	1L	-54253	3705	467	1012	--	--	--	-3.98	0.28	1.00	0.27	3.65	0.15	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-299225	42233	11714	-3605	--	--	--	-3.23	0.23	1.00	0.46	3.08	0.30	--	--	
½	1B	-412972	42233	11714	-4334	--	--	--	-4.45	0.32	1.00	0.46	4.00	0.23	--	--	
½	1C	-299225	42233	1867	-3605	--	--	--	-3.23	0.23	1.00	0.46	3.08	0.30	--	--	
½	1D	-412972	42233	1867	-4334	--	--	--	-4.45	0.32	1.00	0.46	4.00	0.23	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-326343	41130	9249	-3398	--	--	--	-3.52	0.25	1.00	0.44	3.30	0.27	--	--	
½	1J	-385853	41130	9249	-4541	--	--	--	-4.16	0.30	1.00	0.44	3.78	0.23	--	--	
½	1K	-326343	41130	4332	-3398	--	--	--	-3.52	0.25	1.00	0.44	3.30	0.27	--	--	
½	1L	-385853	41130	4332	-4541	--	--	--	-4.16	0.30	1.00	0.44	3.78	0.23	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-53372	18254	2060	-5911	--	--	--	-3.92	0.28	1.00	1.34	3.60	0.74	0.24	0.11	
0	1B	-72425	18254	2060	-7649	--	--	--	-5.32	0.38	1.00	1.34	4.65	0.58	0.28	0.10	
0	1C	-53372	18254	-376	-5911	--	--	--	-3.92	0.28	1.00	1.34	3.60	0.74	0.24	0.02	
0	1D	-72425	18254	-376	-7649	--	--	--	-5.32	0.38	1.00	1.34	4.65	0.58	0.28	0.02	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-56709	18241	1437	-5735	--	--	--	-4.16	0.30	1.00	1.34	3.78	0.71	0.23	0.08	
0	1J	-69088	18241	1437	-7825	--	--	--	-5.07	0.36	1.00	1.34	4.47	0.60	0.29	0.07	
0	1K	-56709	18241	247	-5735	--	--	--	-4.16	0.30	1.00	1.34	3.78	0.71	0.23	0.01	
0	1L	-69088	18241	247	-7825	--	--	--	-5.07	0.36	1.00	1.34	4.47	0.60	0.29	0.01	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 75 Descrizione: Maschio murario n. 75 interno
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-98099	12713	1982	-3666	--	--	--	-2.97	0.21	1.00	0.38	2.89	0.27	--	--	
l	1B	-149740	12713	1982	-6495	--	--	--	-4.53	0.32	1.00	0.38	4.06	0.19	--	--	
l	1C	-98099	12713	-137	-3666	--	--	--	-2.97	0.21	1.00	0.38	2.89	0.27	--	--	
l	1D	-149740	12713	-137	-6495	--	--	--	-4.53	0.32	1.00	0.38	4.06	0.19	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-111087	12669	1520	-4325	--	--	--	-3.36	0.24	1.00	0.38	3.18	0.24	--	--	
l	1J	-136752	12669	1520	-5836	--	--	--	-4.14	0.30	1.00	0.38	3.76	0.20	--	--	
l	1K	-111087	12669	324	-4325	--	--	--	-3.36	0.24	1.00	0.38	3.18	0.24	--	--	
l	1L	-136752	12669	324	-5836	--	--	--	-4.14	0.30	1.00	0.38	3.76	0.20	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-607413	75183	23146	48642	--	--	--	-3.46	0.25	1.00	0.43	3.26	0.26	--	--	
½	1B	-825736	75183	23146	42768	--	--	--	-4.71	0.34	1.00	0.43	4.19	0.20	--	--	
½	1C	-607413	75183	9176	48642	--	--	--	-3.46	0.25	1.00	0.43	3.26	0.26	--	--	
½	1D	-825736	75183	9176	42768	--	--	--	-4.71	0.34	1.00	0.43	4.19	0.20	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-661220	73908	19649	45885	--	--	--	-3.77	0.27	1.00	0.42	3.49	0.24	--	--	
½	1J	-771930	73908	19649	45525	--	--	--	-4.40	0.31	1.00	0.42	3.96	0.21	--	--	
½	1K	-661220	73908	12673	45885	--	--	--	-3.77	0.27	1.00	0.42	3.49	0.24	--	--	
½	1L	-771930	73908	12673	45525	--	--	--	-4.40	0.31	1.00	0.42	3.96	0.21	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-110850	25779	6825	18032	--	--	--	-3.35	0.24	1.00	0.78	3.17	0.49	0.14	0.17	
0	1B	-166319	25779	6825	42797	--	--	--	-5.03	0.36	1.00	0.78	4.43	0.35	0.27	0.14	
0	1C	-110850	25779	-396	18032	--	--	--	-3.35	0.24	1.00	0.78	3.17	0.49	0.14	0.01	
0	1D	-166319	25779	-396	42797	--	--	--	-5.03	0.36	1.00	0.78	4.43	0.35	0.27	0.01	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-124014	24901	4989	23016	--	--	--	-3.75	0.27	1.00	0.75	3.47	0.43	0.17	0.12	
0	1J	-153155	24901	4989	37813	--	--	--	-4.63	0.33	1.00	0.75	4.13	0.36	0.25	0.11	
0	1K	-124014	24901	1439	23016	--	--	--	-3.75	0.27	1.00	0.75	3.47	0.43	0.17	0.03	
0	1L	-153155	24901	1439	37813	--	--	--	-4.63	0.33	1.00	0.75	4.13	0.36	0.25	0.03	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 76 Descrizione: Maschio murario n. 76 interno
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-88717	24663	868	6227	--	--	--	-2.55	0.18	1.00	0.71	2.58	0.55	--	--	
l	1B	-137478	24663	868	1443	--	--	--	-3.96	0.28	1.00	0.71	3.63	0.39	--	--	
l	1C	-88717	24663	-2419	6227	--	--	--	-2.55	0.18	1.00	0.71	2.58	0.55	--	--	
l	1D	-137478	24663	-2419	1443	--	--	--	-3.96	0.28	1.00	0.71	3.63	0.39	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-98962	19725	360	5153	--	--	--	-2.85	0.20	1.00	0.57	2.80	0.41	--	--	
l	1J	-127234	19725	360	2517	--	--	--	-3.66	0.26	1.00	0.57	3.41	0.33	--	--	
l	1K	-98962	19725	-1910	5153	--	--	--	-2.85	0.20	1.00	0.57	2.80	0.41	--	--	
l	1L	-127234	19725	-1910	2517	--	--	--	-3.66	0.26	1.00	0.57	3.41	0.33	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-530741	97715	5084	-29072	--	--	--	-3.06	0.22	1.00	0.56	2.95	0.38	--	--	
½	1B	-772950	97715	5084	-100735	--	--	--	-4.45	0.32	1.00	0.56	4.00	0.28	--	--	
½	1C	-530741	97715	-746	-29072	--	--	--	-3.06	0.22	1.00	0.56	2.95	0.38	--	--	
½	1D	-772950	97715	-746	-100735	--	--	--	-4.45	0.32	1.00	0.56	4.00	0.28	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-580378	75362	3886	-46285	--	--	--	-3.34	0.24	1.00	0.43	3.17	0.27	--	--	
½	1J	-723313	75362	3886	-83522	--	--	--	-4.16	0.30	1.00	0.43	3.78	0.23	--	--	
½	1K	-580378	75362	453	-46285	--	--	--	-3.34	0.24	1.00	0.43	3.17	0.27	--	--	
½	1L	-723313	75362	453	-83522	--	--	--	-4.16	0.30	1.00	0.43	3.78	0.23	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-131408	26938	-122	-28213	--	--	--	-3.78	0.27	1.00	0.78	3.50	0.44	0.18	0.00	
0	1B	-159530	26938	-122	-32072	--	--	--	-4.59	0.33	1.00	0.78	4.10	0.38	0.19	0.00	
0	1C	-131408	26938	-1087	-28213	--	--	--	-3.78	0.27	1.00	0.78	3.50	0.44	0.18	0.02	
0	1D	-159530	26938	-1087	-32072	--	--	--	-4.59	0.33	1.00	0.78	4.10	0.38	0.19	0.02	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-135728	23406	-351	-29754	--	--	--	-3.91	0.28	1.00	0.67	3.59	0.38	0.19	0.01	
0	1J	-155210	23406	-351	-30531	--	--	--	-4.47	0.32	1.00	0.67	4.01	0.34	0.18	0.01	
0	1K	-135728	23406	-858	-29754	--	--	--	-3.91	0.28	1.00	0.67	3.59	0.38	0.19	0.02	
0	1L	-155210	23406	-858	-30531	--	--	--	-4.47	0.32	1.00	0.67	4.01	0.34	0.18	0.02	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 77 Descrizione: Maschio murario n. 77 interno
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-12667	2785	173	0	--	--	--	-2.63	0.19	1.00	0.58	2.63	0.44	--	--	
l	1B	-15484	2785	173	0	--	--	--	-3.21	0.23	1.00	0.58	3.07	0.38	--	--	
l	1C	-12667	2785	-235	0	--	--	--	-2.63	0.19	1.00	0.58	2.63	0.44	--	--	
l	1D	-15484	2785	-235	0	--	--	--	-3.21	0.23	1.00	0.58	3.07	0.38	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-13039	2495	78	0	--	--	--	-2.70	0.19	1.00	0.52	2.69	0.38	--	--	
l	1J	-15113	2495	78	0	--	--	--	-3.13	0.22	1.00	0.52	3.01	0.34	--	--	
l	1K	-13039	2495	-140	0	--	--	--	-2.70	0.19	1.00	0.52	2.69	0.38	--	--	
l	1L	-15113	2495	-140	0	--	--	--	-3.13	0.22	1.00	0.52	3.01	0.34	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-70977	12416	520	0	--	--	--	-2.94	0.21	1.00	0.51	2.87	0.36	--	--	
½	1B	-86375	12416	520	0	--	--	--	-3.58	0.26	1.00	0.51	3.35	0.31	--	--	
½	1C	-70977	12416	-2774	0	--	--	--	-2.94	0.21	1.00	0.51	2.87	0.36	--	--	
½	1D	-86375	12416	-2774	0	--	--	--	-3.58	0.26	1.00	0.51	3.35	0.31	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-72209	8128	-227	0	--	--	--	-2.99	0.21	1.00	0.34	2.91	0.23	--	--	
½	1J	-85142	8128	-227	0	--	--	--	-3.53	0.25	1.00	0.34	3.31	0.20	--	--	
½	1K	-72209	8128	-2028	0	--	--	--	-2.99	0.21	1.00	0.34	2.91	0.23	--	--	
½	1L	-85142	8128	-2028	0	--	--	--	-3.53	0.25	1.00	0.34	3.31	0.20	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-14877	2614	-13	0	--	--	--	-3.08	0.22	1.00	0.54	2.97	0.36	0.00	0.00	
0	1B	-19217	2614	-13	0	--	--	--	-3.98	0.28	1.00	0.54	3.65	0.30	0.00	0.00	
0	1C	-14877	2614	-876	0	--	--	--	-3.08	0.22	1.00	0.54	2.97	0.36	0.00	0.16	
0	1D	-19217	2614	-876	0	--	--	--	-3.98	0.28	1.00	0.54	3.65	0.30	0.00	0.14	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-15286	1743	-90	0	--	--	--	-3.17	0.23	1.00	0.36	3.04	0.24	0.00	0.02	
0	1J	-18809	1743	-90	0	--	--	--	-3.90	0.28	1.00	0.36	3.58	0.20	0.00	0.01	
0	1K	-15286	1743	-799	0	--	--	--	-3.17	0.23	1.00	0.36	3.04	0.24	0.00	0.14	
0	1L	-18809	1743	-799	0	--	--	--	-3.90	0.28	1.00	0.36	3.58	0.20	0.00	0.13	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 78 Descrizione: Maschio murario n. 78 interrato
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-13044	7936	352	-7080	--	--	--	-0.65	0.05	1.00	0.39	1.14	0.69	--	--	
l	1B	-16017	7936	352	-8418	--	--	--	-0.79	0.06	1.00	0.39	1.26	0.63	--	--	
l	1C	-13044	7936	-972	-7080	--	--	--	-0.65	0.05	1.00	0.39	1.14	0.69	--	--	
l	1D	-16017	7936	-972	-8418	--	--	--	-0.79	0.06	1.00	0.39	1.26	0.63	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-13794	7679	49	-7431	--	--	--	-0.68	0.05	1.00	0.38	1.17	0.65	--	--	
l	1J	-15267	7679	49	-8067	--	--	--	-0.76	0.05	1.00	0.38	1.23	0.62	--	--	
l	1K	-13794	7679	-669	-7431	--	--	--	-0.68	0.05	1.00	0.38	1.17	0.65	--	--	
l	1L	-15267	7679	-669	-8067	--	--	--	-0.76	0.05	1.00	0.38	1.23	0.62	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-232004	16525	-1889	-31849	--	--	--	-1.95	0.14	1.00	0.14	2.12	0.13	--	--	
½	1B	-259892	16525	-1889	-38466	--	--	--	-2.18	0.16	1.00	0.14	2.29	0.12	--	--	
½	1C	-232004	16525	-6291	-31849	--	--	--	-1.95	0.14	1.00	0.14	2.12	0.13	--	--	
½	1D	-259892	16525	-6291	-38466	--	--	--	-2.18	0.16	1.00	0.14	2.29	0.12	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-238940	15705	-2664	-33669	--	--	--	-2.00	0.14	1.00	0.13	2.16	0.12	--	--	
½	1J	-252956	15705	-2664	-36646	--	--	--	-2.12	0.15	1.00	0.13	2.25	0.12	--	--	
½	1K	-238940	15705	-5515	-33669	--	--	--	-2.00	0.14	1.00	0.13	2.16	0.12	--	--	
½	1L	-252956	15705	-5515	-36646	--	--	--	-2.12	0.15	1.00	0.13	2.25	0.12	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-58762	8078	320	-303	--	--	--	-2.91	0.21	1.00	0.40	2.84	0.28	0.01	0.01	
0	1B	-64434	8078	320	-1407	--	--	--	-3.19	0.23	1.00	0.40	3.05	0.26	0.03	0.01	
0	1C	-58762	8078	-533	-303	--	--	--	-2.91	0.21	1.00	0.40	2.84	0.28	0.01	0.02	
0	1D	-64434	8078	-533	-1407	--	--	--	-3.19	0.23	1.00	0.40	3.05	0.26	0.03	0.02	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-60186	7876	122	-605	--	--	--	-2.98	0.21	1.00	0.39	2.90	0.27	0.01	0.00	
0	1J	-63010	7876	122	-1104	--	--	--	-3.12	0.22	1.00	0.39	3.00	0.26	0.03	0.00	
0	1K	-60186	7876	-335	-605	--	--	--	-2.98	0.21	1.00	0.39	2.90	0.27	0.01	0.01	
0	1L	-63010	7876	-335	-1104	--	--	--	-3.12	0.22	1.00	0.39	3.00	0.26	0.03	0.01	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 79 Descrizione: Maschio murario n. 79 pilastro interrato
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-47	4464	73	-512	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.21	0.66	0.62	--	--	
l	1B	-2417	4464	73	417	--	--	--	-0.11	0.01	1.00	0.21	0.74	0.55	--	--	
l	1C	-47	4464	-73	-512	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.21	0.66	0.62	--	--	
l	1D	-2417	4464	-73	417	--	--	--	-0.11	0.01	1.00	0.21	0.74	0.55	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-654	4237	69	-274	--	--	--	-0.03	0.00	1.00	0.20	0.68	0.57	--	--	
l	1J	-1810	4237	69	179	--	--	--	-0.08	0.01	1.00	0.20	0.72	0.54	--	--	
l	1K	-654	4237	-69	-274	--	--	--	-0.03	0.00	1.00	0.20	0.68	0.57	--	--	
l	1L	-1810	4237	-69	179	--	--	--	-0.08	0.01	1.00	0.20	0.72	0.54	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-175797	22735	-3120	2332	--	--	--	-1.33	0.09	1.00	0.17	1.66	0.21	--	--	
½	1B	-190921	22735	-3120	4130	--	--	--	-1.44	0.10	1.00	0.17	1.74	0.20	--	--	
½	1C	-175797	22735	-6447	2332	--	--	--	-1.33	0.09	1.00	0.17	1.66	0.21	--	--	
½	1D	-190921	22735	-6447	4130	--	--	--	-1.44	0.10	1.00	0.17	1.74	0.20	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-179622	21505	-3670	2790	--	--	--	-1.36	0.10	1.00	0.16	1.68	0.19	--	--	
½	1J	-187097	21505	-3670	3673	--	--	--	-1.41	0.10	1.00	0.16	1.72	0.19	--	--	
½	1K	-179622	21505	-5897	2790	--	--	--	-1.36	0.10	1.00	0.16	1.68	0.19	--	--	
½	1L	-187097	21505	-5897	3673	--	--	--	-1.41	0.10	1.00	0.16	1.72	0.19	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-48108	3736	32	733	--	--	--	-2.22	0.16	1.00	0.17	2.33	0.15	0.02	0.00	
0	1B	-53921	3736	32	232	--	--	--	-2.49	0.18	1.00	0.17	2.53	0.14	0.01	0.00	
0	1C	-48108	3736	-145	733	--	--	--	-2.22	0.16	1.00	0.17	2.33	0.15	0.02	0.01	
0	1D	-53921	3736	-145	232	--	--	--	-2.49	0.18	1.00	0.17	2.53	0.14	0.01	0.01	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-49558	3480	-8	603	--	--	--	-2.29	0.16	1.00	0.16	2.38	0.14	0.01	0.00	
0	1J	-52471	3480	-8	362	--	--	--	-2.43	0.17	1.00	0.16	2.48	0.13	0.01	0.00	
0	1K	-49558	3480	-106	603	--	--	--	-2.29	0.16	1.00	0.16	2.38	0.14	0.01	0.01	
0	1L	-52471	3480	-106	362	--	--	--	-2.43	0.17	1.00	0.16	2.48	0.13	0.01	0.00	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 80 Descrizione: Maschio murario n. 80 pilastro interrato
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	1A	-76194	25276	861	2499	--	--	--	-4.29	0.31	1.00	1.42	3.88	0.73	--	--	
l	1B	-80210	25276	861	1457	--	--	--	-4.52	0.32	1.00	1.42	4.05	0.70	--	--	
l	1C	-76194	25276	-63	2499	--	--	--	-4.29	0.31	1.00	1.42	3.88	0.73	--	--	
l	1D	-80210	25276	-63	1457	--	--	--	-4.52	0.32	1.00	1.42	4.05	0.70	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-76821	25089	936	2196	--	--	--	-4.32	0.31	1.00	1.41	3.90	0.72	--	--	
l	1J	-79583	25089	936	1760	--	--	--	-4.48	0.32	1.00	1.41	4.02	0.70	--	--	
l	1K	-76821	25089	-138	2196	--	--	--	-4.32	0.31	1.00	1.41	3.90	0.72	--	--	
l	1L	-79583	25089	-138	1760	--	--	--	-4.48	0.32	1.00	1.41	4.02	0.70	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-621832	37422	4475	28177	--	--	--	-5.46	0.39	1.00	0.33	4.76	0.14	--	--	
½	1B	-635620	37422	4475	26855	--	--	--	-5.58	0.40	1.00	0.33	4.85	0.14	--	--	
½	1C	-621832	37422	-987	28177	--	--	--	-5.46	0.39	1.00	0.33	4.76	0.14	--	--	
½	1D	-635620	37422	-987	26855	--	--	--	-5.58	0.40	1.00	0.33	4.85	0.14	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-623909	36217	4074	27674	--	--	--	-5.48	0.39	1.00	0.32	4.77	0.13	--	--	
½	1J	-633543	36217	4074	27358	--	--	--	-5.56	0.40	1.00	0.32	4.83	0.13	--	--	
½	1K	-623909	36217	-587	27674	--	--	--	-5.48	0.39	1.00	0.32	4.77	0.13	--	--	
½	1L	-633543	36217	-587	27358	--	--	--	-5.56	0.40	1.00	0.32	4.83	0.13	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-111755	7902	97	1554	--	--	--	-6.29	0.45	1.00	0.44	5.38	0.17	0.03	0.00	
0	1B	-117369	7902	97	1473	--	--	--	-6.61	0.47	1.00	0.44	5.62	0.16	0.03	0.00	
0	1C	-111755	7902	-79	1554	--	--	--	-6.29	0.45	1.00	0.44	5.38	0.17	0.03	0.00	
0	1D	-117369	7902	-79	1473	--	--	--	-6.61	0.47	1.00	0.44	5.62	0.16	0.03	0.00	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-113127	7683	65	1502	--	--	--	-6.37	0.45	1.00	0.43	5.44	0.16	0.03	0.00	
0	1J	-115997	7683	65	1524	--	--	--	-6.53	0.47	1.00	0.43	5.56	0.16	0.03	0.00	
0	1K	-113127	7683	-47	1502	--	--	--	-6.37	0.45	1.00	0.43	5.44	0.16	0.03	0.00	
0	1L	-115997	7683	-47	1524	--	--	--	-6.53	0.47	1.00	0.43	5.56	0.16	0.03	0.00	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 81 Descrizione: Maschio murario n. 81 interrato
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-10218	11571	584	4820	--	--	--	-0.58	0.04	1.00	0.65	1.09	1.19	--	--	NON Verif.
l	1B	-20157	11571	584	8882	--	--	--	-1.14	0.08	1.00	0.65	1.51	0.86	--	--	NON Verif.
l	1C	-10218	11571	-545	4820	--	--	--	-0.58	0.04	1.00	0.65	1.09	1.19	--	--	
l	1D	-20157	11571	-545	8882	--	--	--	-1.14	0.08	1.00	0.65	1.51	0.86	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	NON Verif.
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-12266	10477	333	5655	--	--	--	-0.69	0.05	1.00	0.59	1.18	1.00	--	--	
l	1J	-18108	10477	333	8048	--	--	--	-1.02	0.07	1.00	0.59	1.43	0.83	--	--	
l	1K	-12266	10477	-294	5655	--	--	--	-0.69	0.05	1.00	0.59	1.18	1.00	--	--	NON Verif.
l	1L	-18108	10477	-294	8048	--	--	--	-1.02	0.07	1.00	0.59	1.43	0.83	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-220547	28054	1614	20369	--	--	--	-2.19	0.16	1.00	0.28	2.30	0.24	--	--	
½	1B	-308756	28054	1614	25407	--	--	--	-3.07	0.22	1.00	0.28	2.96	0.19	--	--	
½	1C	-220547	28054	-5035	20369	--	--	--	-2.19	0.16	1.00	0.28	2.30	0.24	--	--	
½	1D	-308756	28054	-5035	25407	--	--	--	-3.07	0.22	1.00	0.28	2.96	0.19	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-239225	23339	110	21259	--	--	--	-2.38	0.17	1.00	0.23	2.44	0.19	--	--	
½	1J	-290078	23339	110	24517	--	--	--	-2.88	0.21	1.00	0.23	2.82	0.16	--	--	
½	1K	-239225	23339	-3532	21259	--	--	--	-2.38	0.17	1.00	0.23	2.44	0.19	--	--	
½	1L	-290078	23339	-3532	24517	--	--	--	-2.88	0.21	1.00	0.23	2.82	0.16	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-53694	3952	949	1153	--	--	--	-3.03	0.22	1.00	0.22	2.93	0.15	0.03	0.05	
0	1B	-71896	3952	949	285	--	--	--	-4.05	0.29	1.00	0.22	3.70	0.12	0.01	0.04	
0	1C	-53694	3952	-793	1153	--	--	--	-3.03	0.22	1.00	0.22	2.93	0.15	0.03	0.04	
0	1D	-71896	3952	-793	285	--	--	--	-4.05	0.29	1.00	0.22	3.70	0.12	0.01	0.03	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-57769	3516	601	864	--	--	--	-3.25	0.23	1.00	0.20	3.10	0.13	0.02	0.03	
0	1J	-67822	3516	601	575	--	--	--	-3.82	0.27	1.00	0.20	3.53	0.11	0.01	0.03	
0	1K	-57769	3516	-445	864	--	--	--	-3.25	0.23	1.00	0.20	3.10	0.13	0.02	0.02	
0	1L	-67822	3516	-445	575	--	--	--	-3.82	0.27	1.00	0.20	3.53	0.11	0.01	0.02	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 82 Descrizione: Maschio murario n. 82 interrato
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	1A	-13047	7030	345	-8462	--	--	--	-0.77	0.06	1.00	0.42	1.24	0.67	--	--	
l	1B	-15052	7030	345	-9323	--	--	--	-0.89	0.06	1.00	0.42	1.33	0.63	--	--	
l	1C	-13047	7030	-412	-8462	--	--	--	-0.77	0.06	1.00	0.42	1.24	0.67	--	--	
l	1D	-15052	7030	-412	-9323	--	--	--	-0.89	0.06	1.00	0.42	1.33	0.63	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-13509	7022	196	-8697	--	--	--	-0.80	0.06	1.00	0.42	1.26	0.66	--	--	
l	1J	-14590	7022	196	-9088	--	--	--	-0.86	0.06	1.00	0.42	1.31	0.64	--	--	
l	1K	-13509	7022	-262	-8697	--	--	--	-0.80	0.06	1.00	0.42	1.26	0.66	--	--	
l	1L	-14590	7022	-262	-9088	--	--	--	-0.86	0.06	1.00	0.42	1.31	0.64	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-183709	20172	1628	-36344	--	--	--	-1.82	0.13	1.00	0.20	2.03	0.20	--	--	
½	1B	-203863	20172	1628	-35868	--	--	--	-2.02	0.14	1.00	0.20	2.18	0.18	--	--	
½	1C	-183709	20172	-2728	-36344	--	--	--	-1.82	0.13	1.00	0.20	2.03	0.20	--	--	
½	1D	-203863	20172	-2728	-35868	--	--	--	-2.02	0.14	1.00	0.20	2.18	0.18	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-188173	18753	1044	-36430	--	--	--	-1.87	0.13	1.00	0.19	2.06	0.18	--	--	
½	1J	-199398	18753	1044	-35782	--	--	--	-1.98	0.14	1.00	0.19	2.14	0.17	--	--	
½	1K	-188173	18753	-2144	-36430	--	--	--	-1.87	0.13	1.00	0.19	2.06	0.18	--	--	
½	1L	-199398	18753	-2144	-35782	--	--	--	-1.98	0.14	1.00	0.19	2.14	0.17	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-44124	8747	321	-889	--	--	--	-2.61	0.19	1.00	0.52	2.62	0.40	0.03	0.02	
0	1B	-50898	8747	321	182	--	--	--	-3.01	0.22	1.00	0.52	2.92	0.35	0.01	0.02	
0	1C	-44124	8747	-543	-889	--	--	--	-2.61	0.19	1.00	0.52	2.62	0.40	0.03	0.03	
0	1D	-50898	8747	-543	182	--	--	--	-3.01	0.22	1.00	0.52	2.92	0.35	0.01	0.03	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-45855	8199	171	-614	--	--	--	-2.72	0.19	1.00	0.49	2.70	0.36	0.02	0.01	
0	1J	-49167	8199	171	-93	--	--	--	-2.91	0.21	1.00	0.49	2.84	0.34	0.00	0.01	
0	1K	-45855	8199	-392	-614	--	--	--	-2.72	0.19	1.00	0.49	2.70	0.36	0.02	0.02	
0	1L	-49167	8199	-392	-93	--	--	--	-2.91	0.21	1.00	0.49	2.84	0.34	0.00	0.02	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 83 Descrizione: Maschio murario n. 83 pilastro interrato
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-145	3605	121	-75	--	--	--	-0.01	0.00	1.00	0.19	0.67	0.56	--	--	
l	1B	-2056	3605	121	448	--	--	--	-0.11	0.01	1.00	0.19	0.74	0.50	--	--	
l	1C	-145	3605	-121	-75	--	--	--	-0.01	0.00	1.00	0.19	0.67	0.56	--	--	
l	1D	-2056	3605	-121	448	--	--	--	-0.11	0.01	1.00	0.19	0.74	0.50	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-630	3355	130	58	--	--	--	-0.03	0.00	1.00	0.17	0.68	0.51	--	--	
l	1J	-1571	3355	130	316	--	--	--	-0.08	0.01	1.00	0.17	0.72	0.48	--	--	
l	1K	-630	3355	-130	58	--	--	--	-0.03	0.00	1.00	0.17	0.68	0.51	--	--	
l	1L	-1571	3355	-130	316	--	--	--	-0.08	0.01	1.00	0.17	0.72	0.48	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-163319	19708	-528	4738	--	--	--	-1.41	0.10	1.00	0.17	1.72	0.20	--	--	
½	1B	-185411	19708	-528	7544	--	--	--	-1.60	0.11	1.00	0.17	1.86	0.18	--	--	
½	1C	-163319	19708	-3558	4738	--	--	--	-1.41	0.10	1.00	0.17	1.72	0.20	--	--	
½	1D	-185411	19708	-3558	7544	--	--	--	-1.60	0.11	1.00	0.17	1.86	0.18	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-168956	17886	-749	5465	--	--	--	-1.46	0.10	1.00	0.15	1.75	0.18	--	--	
½	1J	-179773	17886	-749	6817	--	--	--	-1.55	0.11	1.00	0.15	1.82	0.17	--	--	
½	1K	-168956	17886	-3337	5465	--	--	--	-1.46	0.10	1.00	0.15	1.75	0.18	--	--	
½	1L	-179773	17886	-3337	6817	--	--	--	-1.55	0.11	1.00	0.15	1.82	0.17	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-44035	3101	85	1176	--	--	--	-2.28	0.16	1.00	0.16	2.37	0.14	0.03	0.01	
0	1B	-52887	3101	85	763	--	--	--	-2.74	0.20	1.00	0.16	2.71	0.12	0.02	0.00	
0	1C	-44035	3101	-134	1176	--	--	--	-2.28	0.16	1.00	0.16	2.37	0.14	0.03	0.01	
0	1D	-52887	3101	-134	763	--	--	--	-2.74	0.20	1.00	0.16	2.71	0.12	0.02	0.01	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-46307	2710	47	1069	--	--	--	-2.40	0.17	1.00	0.14	2.46	0.11	0.03	0.00	
0	1J	-50615	2710	47	869	--	--	--	-2.62	0.19	1.00	0.14	2.62	0.11	0.02	0.00	
0	1K	-46307	2710	-96	1069	--	--	--	-2.40	0.17	1.00	0.14	2.46	0.11	0.03	0.01	
0	1L	-50615	2710	-96	869	--	--	--	-2.62	0.19	1.00	0.14	2.62	0.11	0.02	0.01	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 84 Descrizione: Maschio murario n. 84 pilastro interrato
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-92134	30563	242	-577	--	--	--	-4.92	0.35	1.00	1.63	4.35	0.75	--	--	
l	1B	-94188	30563	242	-106	--	--	--	-5.03	0.36	1.00	1.63	4.43	0.74	--	--	
l	1C	-92134	30563	-1042	-577	--	--	--	-4.92	0.35	1.00	1.63	4.35	0.75	--	--	
l	1D	-94188	30563	-1042	-106	--	--	--	-5.03	0.36	1.00	1.63	4.43	0.74	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-92396	30330	405	-419	--	--	--	-4.93	0.35	1.00	1.62	4.36	0.74	--	--	
l	1J	-93927	30330	405	-264	--	--	--	-5.01	0.36	1.00	1.62	4.42	0.73	--	--	
l	1K	-92396	30330	-1205	-419	--	--	--	-4.93	0.35	1.00	1.62	4.36	0.74	--	--	
l	1L	-93927	30330	-1205	-264	--	--	--	-5.01	0.36	1.00	1.62	4.42	0.73	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-717973	41066	-103	28049	--	--	--	-5.96	0.43	1.00	0.34	5.13	0.13	--	--	
½	1B	-742871	41066	-103	27075	--	--	--	-6.16	0.44	1.00	0.34	5.28	0.13	--	--	
½	1C	-717973	41066	-6716	28049	--	--	--	-5.96	0.43	1.00	0.34	5.13	0.13	--	--	
½	1D	-742871	41066	-6716	27075	--	--	--	-6.16	0.44	1.00	0.34	5.28	0.13	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-723489	39176	-162	27534	--	--	--	-6.00	0.43	1.00	0.32	5.16	0.13	--	--	
½	1J	-737355	39176	-162	27590	--	--	--	-6.12	0.44	1.00	0.32	5.25	0.12	--	--	
½	1K	-723489	39176	-6657	27534	--	--	--	-6.00	0.43	1.00	0.32	5.16	0.13	--	--	
½	1L	-737355	39176	-6657	27590	--	--	--	-6.12	0.44	1.00	0.32	5.25	0.12	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-125397	9328	49	92	--	--	--	-6.70	0.48	1.00	0.50	5.68	0.18	0.00	0.00	
0	1B	-135110	9328	49	285	--	--	--	-7.21	0.52	1.00	0.50	6.07	0.16	0.01	0.00	
0	1C	-125397	9328	-134	92	--	--	--	-6.70	0.48	1.00	0.50	5.68	0.18	0.00	0.01	
0	1D	-135110	9328	-134	285	--	--	--	-7.21	0.52	1.00	0.50	6.07	0.16	0.01	0.01	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-127883	8963	33	139	--	--	--	-6.83	0.49	1.00	0.48	5.78	0.17	0.00	0.00	
0	1J	-132624	8963	33	238	--	--	--	-7.08	0.51	1.00	0.48	5.97	0.16	0.00	0.00	
0	1K	-127883	8963	-117	139	--	--	--	-6.83	0.49	1.00	0.48	5.78	0.17	0.00	0.00	
0	1L	-132624	8963	-117	238	--	--	--	-7.08	0.51	1.00	0.48	5.97	0.16	0.00	0.00	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 85 Descrizione: Maschio murario n. 85 interrato
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-6792	12407	360	3196	--	--	--	-0.40	0.03	1.00	0.73	0.96	1.53	--	--	NON Verif.
l	1B	-18328	12407	360	8269	--	--	--	-1.08	0.08	1.00	0.73	1.47	1.00	--	--	NON Verif.
l	1C	-6792	12407	-568	3196	--	--	--	-0.40	0.03	1.00	0.73	0.96	1.53	--	--	
l	1D	-18328	12407	-568	8269	--	--	--	-1.08	0.08	1.00	0.73	1.47	1.00	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	NON Verif.
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-9739	10358	160	4490	--	--	--	-0.58	0.04	1.00	0.61	1.09	1.12	--	--	
l	1J	-15381	10358	160	6976	--	--	--	-0.91	0.07	1.00	0.61	1.34	0.91	--	--	
l	1K	-9739	10358	-368	4490	--	--	--	-0.58	0.04	1.00	0.61	1.09	1.12	--	--	NON Verif.
l	1L	-15381	10358	-368	6976	--	--	--	-0.91	0.07	1.00	0.61	1.34	0.91	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-234588	34688	4523	36249	--	--	--	-2.38	0.17	1.00	0.35	2.45	0.29	--	--	
½	1B	-345123	34688	4523	35178	--	--	--	-3.51	0.25	1.00	0.35	3.29	0.21	--	--	
½	1C	-234588	34688	-1949	36249	--	--	--	-2.38	0.17	1.00	0.35	2.45	0.29	--	--	
½	1D	-345123	34688	-1949	35178	--	--	--	-3.51	0.25	1.00	0.35	3.29	0.21	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-262794	27125	3429	35915	--	--	--	-2.67	0.19	1.00	0.28	2.66	0.21	--	--	
½	1J	-316917	27125	3429	35512	--	--	--	-3.22	0.23	1.00	0.28	3.08	0.18	--	--	
½	1K	-262794	27125	-855	35915	--	--	--	-2.67	0.19	1.00	0.28	2.66	0.21	--	--	
½	1L	-316917	27125	-855	35512	--	--	--	-3.22	0.23	1.00	0.28	3.08	0.18	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-48973	5918	3293	2063	--	--	--	-2.73	0.20	1.00	0.33	2.71	0.24	0.06	0.18	
0	1B	-77904	5918	3293	640	--	--	--	-4.34	0.31	1.00	0.33	3.92	0.17	0.01	0.14	
0	1C	-48973	5918	1151	2063	--	--	--	-2.73	0.20	1.00	0.33	2.71	0.24	0.06	0.06	
0	1D	-77904	5918	1151	640	--	--	--	-4.34	0.31	1.00	0.33	3.92	0.17	0.01	0.05	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-56365	5659	2893	1686	--	--	--	-3.14	0.22	1.00	0.32	3.02	0.21	0.04	0.14	
0	1J	-70511	5659	2893	1018	--	--	--	-3.93	0.28	1.00	0.32	3.61	0.17	0.02	0.13	
0	1K	-56365	5659	1551	1686	--	--	--	-3.14	0.22	1.00	0.32	3.02	0.21	0.04	0.08	
0	1L	-70511	5659	1551	1018	--	--	--	-3.93	0.28	1.00	0.32	3.61	0.17	0.02	0.07	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 86 Descrizione: Maschio murario n. 86 pilastro scala
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-50083	10380	33	1669	--	--	--	-12.02	0.86	1.00	2.49	9.67	0.51	--	--	
l	1B	-50950	10380	33	1668	--	--	--	-12.23	0.87	1.00	2.49	9.83	0.51	--	--	
l	1C	-50083	10380	-228	1669	--	--	--	-12.02	0.86	1.00	2.49	9.67	0.51	--	--	
l	1D	-50950	10380	-228	1668	--	--	--	-12.23	0.87	1.00	2.49	9.83	0.51	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-50050	10339	18	1669	--	--	--	-12.01	0.86	1.00	2.48	9.67	0.51	--	--	
l	1J	-50982	10339	18	1668	--	--	--	-12.23	0.87	1.00	2.48	9.84	0.50	--	--	
l	1K	-50050	10339	-213	1669	--	--	--	-12.01	0.86	1.00	2.48	9.67	0.51	--	--	
l	1L	-50982	10339	-213	1668	--	--	--	-12.23	0.87	1.00	2.48	9.84	0.50	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-243505	7808	2731	3653	--	--	--	-12.00	0.86	1.00	0.38	9.66	0.08	--	--	
½	1B	-265004	7808	2731	3270	--	--	--	-13.06	0.93	1.00	0.38	10.45	0.07	--	--	
½	1C	-243505	7808	911	3653	--	--	--	-12.00	0.86	1.00	0.38	9.66	0.08	--	--	
½	1D	-265004	7808	911	3270	--	--	--	-13.06	0.93	1.00	0.38	10.45	0.07	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-248745	7144	2732	3530	--	--	--	-12.26	0.88	1.00	0.35	9.85	0.07	--	--	
½	1J	-259764	7144	2732	3393	--	--	--	-12.80	0.91	1.00	0.35	10.26	0.07	--	--	
½	1K	-248745	7144	911	3530	--	--	--	-12.26	0.88	1.00	0.35	9.85	0.07	--	--	
½	1L	-259764	7144	911	3393	--	--	--	-12.80	0.91	1.00	0.35	10.26	0.07	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-46685	6125	1321	-481	--	--	--	-11.20	0.80	1.00	1.47	9.06	0.32	0.46	1.79	NON Verif.
0	1B	-62813	6125	1321	-361	--	--	--	-15.07	1.08	1.00	1.47	11.97	0.25	0.06	0.29	NON Verif.
0	1C	-46685	6125	353	-481	--	--	--	-11.20	0.80	1.00	1.47	9.06	0.32	0.46	0.48	
0	1D	-62813	6125	353	-361	--	--	--	-15.07	1.08	1.00	1.47	11.97	0.25	0.06	0.08	NON Verif.
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-50808	5979	1295	-451	--	--	--	-12.19	0.87	1.00	1.43	9.80	0.29	0.94	3.84	NON Verif.
0	1J	-58691	5979	1295	-390	--	--	--	-14.08	1.01	1.00	1.43	11.22	0.26	0.09	0.45	NON Verif.
0	1K	-50808	5979	379	-451	--	--	--	-12.19	0.87	1.00	1.43	9.80	0.29	0.94	1.12	NON Verif.
0	1L	-58691	5979	379	-390	--	--	--	-14.08	1.01	1.00	1.43	11.22	0.26	0.09	0.13	NON Verif.
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm q f_{vk0} : **0.66** kg/cm q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 87 Descrizione: Maschio murario n. 87 pilastro scala
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-38098	11694	179	-1122	--	--	--	-9.16	0.65	1.00	2.81	7.53	0.75	--	--	
l	1B	-41027	11694	179	-1131	--	--	--	-9.87	0.70	1.00	2.81	8.06	0.70	--	--	
l	1C	-38098	11694	-60	-1122	--	--	--	-9.16	0.65	1.00	2.81	7.53	0.75	--	--	
l	1D	-41027	11694	-60	-1131	--	--	--	-9.87	0.70	1.00	2.81	8.06	0.70	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-38849	11609	143	-1124	--	--	--	-9.34	0.67	1.00	2.79	7.67	0.73	--	--	
l	1J	-40275	11609	143	-1129	--	--	--	-9.69	0.69	1.00	2.79	7.92	0.70	--	--	
l	1K	-38849	11609	-25	-1124	--	--	--	-9.34	0.67	1.00	2.79	7.67	0.73	--	--	
l	1L	-40275	11609	-25	-1129	--	--	--	-9.69	0.69	1.00	2.79	7.92	0.70	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-347695	8987	-2555	-3809	--	--	--	-10.59	0.76	1.00	0.27	8.61	0.06	--	--	
½	1B	-377233	8987	-2555	-3864	--	--	--	-11.49	0.82	1.00	0.27	9.28	0.06	--	--	
½	1C	-347695	8987	-4090	-3809	--	--	--	-10.59	0.76	1.00	0.27	8.61	0.06	--	--	
½	1D	-377233	8987	-4090	-3864	--	--	--	-11.49	0.82	1.00	0.27	9.28	0.06	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-354853	7962	-2541	-3777	--	--	--	-10.81	0.77	1.00	0.24	8.77	0.06	--	--	
½	1J	-370075	7962	-2541	-3896	--	--	--	-11.28	0.81	1.00	0.24	9.12	0.05	--	--	
½	1K	-354853	7962	-4104	-3777	--	--	--	-10.81	0.77	1.00	0.24	8.77	0.06	--	--	
½	1L	-370075	7962	-4104	-3896	--	--	--	-11.28	0.81	1.00	0.24	9.12	0.05	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-43577	5456	-437	788	--	--	--	-10.48	0.75	1.00	1.31	8.52	0.31	0.39	0.31	
0	1B	-59148	5456	-437	560	--	--	--	-14.23	1.02	1.00	1.31	11.33	0.23	0.13	0.14	NON Verif.
0	1C	-43577	5456	-744	788	--	--	--	-10.48	0.75	1.00	1.31	8.52	0.31	0.39	0.53	
0	1D	-59148	5456	-744	560	--	--	--	-14.23	1.02	1.00	1.31	11.33	0.23	0.13	0.24	NON Verif.
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-47555	5302	-439	734	--	--	--	-11.44	0.82	1.00	1.28	9.24	0.28	1.03	0.88	NON Verif.
0	1J	-55170	5302	-439	615	--	--	--	-13.27	0.95	1.00	1.28	10.61	0.24	0.25	0.26	
0	1K	-47555	5302	-742	734	--	--	--	-11.44	0.82	1.00	1.28	9.24	0.28	1.03	1.48	NON Verif.
0	1L	-55170	5302	-742	615	--	--	--	-13.27	0.95	1.00	1.28	10.61	0.24	0.25	0.43	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm q f_{vk0} : **0.66** kg/cm q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 88 Descrizione: Maschio murario n. 88 pilastro scala
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-42086	12480	147	-1314	--	--	--	-10.12	0.72	1.00	3.00	8.25	0.73	--	--	
l	1B	-44911	12480	147	-1326	--	--	--	-10.80	0.77	1.00	3.00	8.76	0.69	--	--	
l	1C	-42086	12480	-228	-1314	--	--	--	-10.12	0.72	1.00	3.00	8.25	0.73	--	--	
l	1D	-44911	12480	-228	-1326	--	--	--	-10.80	0.77	1.00	3.00	8.76	0.69	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-42773	12378	169	-1317	--	--	--	-10.29	0.73	1.00	2.98	8.38	0.71	--	--	
l	1J	-44223	12378	169	-1323	--	--	--	-10.64	0.76	1.00	2.98	8.64	0.69	--	--	
l	1K	-42773	12378	-250	-1317	--	--	--	-10.29	0.73	1.00	2.98	8.38	0.71	--	--	
l	1L	-44223	12378	-250	-1323	--	--	--	-10.64	0.76	1.00	2.98	8.64	0.69	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-380197	7857	3839	-1529	--	--	--	-11.58	0.83	1.00	0.24	9.35	0.05	--	--	
½	1B	-411695	7857	3839	-2616	--	--	--	-12.54	0.90	1.00	0.24	10.07	0.05	--	--	
½	1C	-380197	7857	1839	-1529	--	--	--	-11.58	0.83	1.00	0.24	9.35	0.05	--	--	
½	1D	-411695	7857	1839	-2616	--	--	--	-12.54	0.90	1.00	0.24	10.07	0.05	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-387391	6737	3824	-1838	--	--	--	-11.80	0.84	1.00	0.21	9.51	0.04	--	--	
½	1J	-404501	6737	3824	-2308	--	--	--	-12.33	0.88	1.00	0.21	9.90	0.04	--	--	
½	1K	-387391	6737	1854	-1838	--	--	--	-11.80	0.84	1.00	0.21	9.51	0.04	--	--	
½	1L	-404501	6737	1854	-2308	--	--	--	-12.33	0.88	1.00	0.21	9.90	0.04	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-48816	5927	1147	584	--	--	--	-11.74	0.84	1.00	1.43	9.47	0.30	2.31	6.48	NON Verif.
0	1B	-62974	5927	1147	271	--	--	--	-15.15	1.08	1.00	1.43	12.02	0.24	0.04	0.25	NON Verif.
0	1C	-48816	5927	972	584	--	--	--	-11.74	0.84	1.00	1.43	9.47	0.30	2.31	5.49	NON Verif.
0	1D	-62974	5927	972	271	--	--	--	-15.15	1.08	1.00	1.43	12.02	0.24	0.04	0.21	NON Verif.
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-52262	5784	1168	498	--	--	--	-12.57	0.90	1.00	1.39	10.09	0.28	0.44	1.47	NON Verif.
0	1J	-59528	5784	1168	357	--	--	--	-14.32	1.02	1.00	1.39	11.40	0.24	0.08	0.36	NON Verif.
0	1K	-52262	5784	951	498	--	--	--	-12.57	0.90	1.00	1.39	10.09	0.28	0.44	1.20	NON Verif.
0	1L	-59528	5784	951	357	--	--	--	-14.32	1.02	1.00	1.39	11.40	0.24	0.08	0.29	NON Verif.
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 89 Descrizione: Maschio murario n. 89 interrato lato scala
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-4952	2796	67	0	--	--	--	-2.69	0.19	1.00	1.52	2.68	1.13	--	--	NON Verif.
l	1B	-7205	2796	67	0	--	--	--	-3.92	0.28	1.00	1.52	3.60	0.84	--	--	NON Verif.
l	1C	-4952	2796	14	0	--	--	--	-2.69	0.19	1.00	1.52	2.68	1.13	--	--	
l	1D	-7205	2796	14	0	--	--	--	-3.92	0.28	1.00	1.52	3.60	0.84	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	NON Verif.
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-5520	2683	60	0	--	--	--	-3.00	0.21	1.00	1.46	2.91	1.00	--	--	
l	1J	-6636	2683	60	0	--	--	--	-3.61	0.26	1.00	1.46	3.37	0.87	--	--	
l	1K	-5520	2683	22	0	--	--	--	-3.00	0.21	1.00	1.46	2.91	1.00	--	--	NON Verif.
l	1L	-6636	2683	22	0	--	--	--	-3.61	0.26	1.00	1.46	3.37	0.87	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-89866	10652	715	-836	--	--	--	-3.49	0.25	1.00	0.41	3.28	0.25	--	--	
½	1B	-116471	10652	715	-1664	--	--	--	-4.52	0.32	1.00	0.41	4.05	0.20	--	--	
½	1C	-89866	10652	-378	-836	--	--	--	-3.49	0.25	1.00	0.41	3.28	0.25	--	--	
½	1D	-116471	10652	-378	-1664	--	--	--	-4.52	0.32	1.00	0.41	4.05	0.20	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-95783	10110	563	-1038	--	--	--	-3.72	0.27	1.00	0.39	3.45	0.23	--	--	
½	1J	-110555	10110	563	-1462	--	--	--	-4.29	0.31	1.00	0.39	3.88	0.20	--	--	
½	1K	-95783	10110	-226	-1038	--	--	--	-3.72	0.27	1.00	0.39	3.45	0.23	--	--	
½	1L	-110555	10110	-226	-1462	--	--	--	-4.29	0.31	1.00	0.39	3.88	0.20	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-25951	5670	-325	0	--	--	--	-7.05	0.50	1.00	1.54	5.95	0.52	0.00	0.11	
0	1B	-32169	5670	-325	0	--	--	--	-8.75	0.62	1.00	1.54	7.22	0.43	0.00	0.14	
0	1C	-25951	5670	-1294	0	--	--	--	-7.05	0.50	1.00	1.54	5.95	0.52	0.00	0.45	
0	1D	-32169	5670	-1294	0	--	--	--	-8.75	0.62	1.00	1.54	7.22	0.43	0.00	0.56	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-26574	5632	-297	0	--	--	--	-7.22	0.52	1.00	1.53	6.08	0.50	0.00	0.11	
0	1J	-31546	5632	-297	0	--	--	--	-8.58	0.61	1.00	1.53	7.09	0.43	0.00	0.12	
0	1K	-26574	5632	-1322	0	--	--	--	-7.22	0.52	1.00	1.53	6.08	0.50	0.00	0.47	
0	1L	-31546	5632	-1322	0	--	--	--	-8.58	0.61	1.00	1.53	7.09	0.43	0.00	0.56	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 90 Descrizione: Maschio murario n. 90 interrato lato scala
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-4494	4212	67	0	--	--	--	-1.22	0.09	1.00	1.14	1.58	1.45	--	--	NON Verif.
l	1B	-10014	4212	67	0	--	--	--	-2.72	0.19	1.00	1.14	2.70	0.85	--	--	NON Verif.
l	1C	-4494	4212	-13	0	--	--	--	-1.22	0.09	1.00	1.14	1.58	1.45	--	--	
l	1D	-10014	4212	-13	0	--	--	--	-2.72	0.19	1.00	1.14	2.70	0.85	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	NON Verif.
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-5911	3968	76	0	--	--	--	-1.61	0.11	1.00	1.08	1.87	1.16	--	--	
l	1J	-8597	3968	76	0	--	--	--	-2.34	0.17	1.00	1.08	2.41	0.89	--	--	
l	1K	-5911	3968	-21	0	--	--	--	-1.61	0.11	1.00	1.08	1.87	1.16	--	--	
l	1L	-8597	3968	-21	0	--	--	--	-2.34	0.17	1.00	1.08	2.41	0.89	--	--	NON Verif.
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-63922	6237	329	0	--	--	--	-3.48	0.25	1.00	0.34	3.27	0.21	--	--	
½	1B	-85056	6237	329	0	--	--	--	-4.62	0.33	1.00	0.34	4.13	0.16	--	--	
½	1C	-63922	6237	-48	0	--	--	--	-3.48	0.25	1.00	0.34	3.27	0.21	--	--	
½	1D	-85056	6237	-48	0	--	--	--	-4.62	0.33	1.00	0.34	4.13	0.16	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	NON Verif.
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-69338	5886	336	0	--	--	--	-3.77	0.27	1.00	0.32	3.49	0.18	--	--	
½	1J	-79641	5886	336	0	--	--	--	-4.33	0.31	1.00	0.32	3.91	0.16	--	--	
½	1K	-69338	5886	-55	0	--	--	--	-3.77	0.27	1.00	0.32	3.49	0.18	--	--	
½	1L	-79641	5886	-55	0	--	--	--	-4.33	0.31	1.00	0.32	3.91	0.16	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-23124	7868	-356	0	--	--	--	-6.29	0.45	1.00	2.14	5.37	0.80	0.00	0.12	
0	1B	-27051	7868	-356	0	--	--	--	-7.35	0.53	1.00	2.14	6.18	0.69	0.00	0.13	
0	1C	-23124	7868	-654	0	--	--	--	-6.29	0.45	1.00	2.14	5.37	0.80	0.00	0.22	
0	1D	-27051	7868	-654	0	--	--	--	-7.35	0.53	1.00	2.14	6.18	0.69	0.00	0.23	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-24076	7658	-345	0	--	--	--	-6.55	0.47	1.00	2.08	5.57	0.75	0.00	0.12	
0	1J	-26098	7658	-345	0	--	--	--	-7.09	0.51	1.00	2.08	5.98	0.70	0.00	0.12	
0	1K	-24076	7658	-665	0	--	--	--	-6.55	0.47	1.00	2.08	5.57	0.75	0.00	0.23	
0	1L	-26098	7658	-665	0	--	--	--	-7.09	0.51	1.00	2.08	5.98	0.70	0.00	0.23	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 91 Descrizione: Maschio murario n. 91 interrato lato scala
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-57146	32109	395	-37668	--	--	--	-3.86	0.28	1.00	2.17	3.56	1.22	--	--	NON Verif.
l	1B	-59477	32109	395	-36602	--	--	--	-4.02	0.29	1.00	2.17	3.67	1.18	--	--	NON Verif.
l	1C	-57146	32109	-359	-37668	--	--	--	-3.86	0.28	1.00	2.17	3.56	1.22	--	--	NON Verif.
l	1D	-59477	32109	-359	-36602	--	--	--	-4.02	0.29	1.00	2.17	3.67	1.18	--	--	NON Verif.
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-57427	31026	469	-37431	--	--	--	-3.88	0.28	1.00	2.10	3.57	1.17	--	--	NON Verif.
l	1J	-59196	31026	469	-36840	--	--	--	-4.00	0.29	1.00	2.10	3.66	1.15	--	--	NON Verif.
l	1K	-57427	31026	-433	-37431	--	--	--	-3.88	0.28	1.00	2.10	3.57	1.17	--	--	NON Verif.
l	1L	-59196	31026	-433	-36840	--	--	--	-4.00	0.29	1.00	2.10	3.66	1.15	--	--	NON Verif.
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-431144	66596	1587	-96668	--	--	--	-5.48	0.39	1.00	0.85	4.77	0.35	--	--	
½	1B	-497629	66596	1587	-119717	--	--	--	-6.33	0.45	1.00	0.85	5.40	0.31	--	--	
½	1C	-431144	66596	-4488	-96668	--	--	--	-5.48	0.39	1.00	0.85	4.77	0.35	--	--	
½	1D	-497629	66596	-4488	-119717	--	--	--	-6.33	0.45	1.00	0.85	5.40	0.31	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-444652	58083	1198	-104709	--	--	--	-5.65	0.40	1.00	0.74	4.90	0.30	--	--	
½	1J	-484121	58083	1198	-111676	--	--	--	-6.15	0.44	1.00	0.74	5.28	0.28	--	--	
½	1K	-444652	58083	-4099	-104709	--	--	--	-5.65	0.40	1.00	0.74	4.90	0.30	--	--	
½	1L	-484121	58083	-4099	-111676	--	--	--	-6.15	0.44	1.00	0.74	5.28	0.28	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-82460	24824	-1230	-21585	--	--	--	-5.57	0.40	1.00	1.68	4.84	0.69	0.36	0.10	
0	1B	-109830	24824	-1230	-43095	--	--	--	-7.42	0.53	1.00	1.68	6.22	0.54	0.76	0.11	
0	1C	-82460	24824	-5686	-21585	--	--	--	-5.57	0.40	1.00	1.68	4.84	0.69	0.36	0.48	
0	1D	-109830	24824	-5686	-43095	--	--	--	-7.42	0.53	1.00	1.68	6.22	0.54	0.76	0.51	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-89004	23332	-1477	-27218	--	--	--	-6.01	0.43	1.00	1.58	5.17	0.61	0.45	0.12	
0	1J	-103287	23332	-1477	-37462	--	--	--	-6.98	0.50	1.00	1.58	5.89	0.53	0.64	0.13	
0	1K	-89004	23332	-5440	-27218	--	--	--	-6.01	0.43	1.00	1.58	5.17	0.61	0.45	0.46	
0	1L	-103287	23332	-5440	-37462	--	--	--	-6.98	0.50	1.00	1.58	5.89	0.53	0.64	0.47	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 92 Descrizione: Maschio murario n. 92 interrato
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	1A	-17546	19104	238	10860	--	--	--	-1.02	0.07	1.00	1.11	1.42	1.56	--	--	NON Verif.
l	1B	-25157	19104	238	14550	--	--	--	-1.46	0.10	1.00	1.11	1.76	1.26	--	--	NON Verif.
l	1C	-17546	19104	-266	10860	--	--	--	-1.02	0.07	1.00	1.11	1.42	1.56	--	--	NON Verif.
l	1D	-25157	19104	-266	14550	--	--	--	-1.46	0.10	1.00	1.11	1.76	1.26	--	--	NON Verif.
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-18774	18654	133	11792	--	--	--	-1.09	0.08	1.00	1.08	1.48	1.47	--	--	NON Verif.
l	1J	-23929	18654	133	13618	--	--	--	-1.39	0.10	1.00	1.08	1.70	1.27	--	--	NON Verif.
l	1K	-18774	18654	-161	11792	--	--	--	-1.09	0.08	1.00	1.08	1.48	1.47	--	--	NON Verif.
l	1L	-23929	18654	-161	13618	--	--	--	-1.39	0.10	1.00	1.08	1.70	1.27	--	--	NON Verif.
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-300116	108254	4852	3708	--	--	--	-3.17	0.23	1.00	1.14	3.04	0.75	--	--	
½	1B	-457194	108254	4852	6982	--	--	--	-4.83	0.35	1.00	1.14	4.28	0.53	--	--	
½	1C	-300116	108254	-8642	3708	--	--	--	-3.17	0.23	1.00	1.14	3.04	0.75	--	--	
½	1D	-457194	108254	-8642	6982	--	--	--	-4.83	0.35	1.00	1.14	4.28	0.53	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-328169	94923	1461	5996	--	--	--	-3.47	0.25	1.00	1.00	3.26	0.62	--	--	
½	1J	-429142	94923	1461	4693	--	--	--	-4.53	0.32	1.00	1.00	4.06	0.49	--	--	
½	1K	-328169	94923	-5252	5996	--	--	--	-3.47	0.25	1.00	1.00	3.26	0.62	--	--	
½	1L	-429142	94923	-5252	4693	--	--	--	-4.53	0.32	1.00	1.00	4.06	0.49	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-69911	29449	6172	-15548	--	--	--	-3.67	0.26	1.00	1.55	3.41	0.91	0.29	0.30	
0	1B	-127350	29449	6172	-34883	--	--	--	-6.69	0.48	1.00	1.55	5.68	0.54	0.56	0.26	
0	1C	-69911	29449	-711	-15548	--	--	--	-3.67	0.26	1.00	1.55	3.41	0.91	0.29	0.03	
0	1D	-127350	29449	-711	-34883	--	--	--	-6.69	0.48	1.00	1.55	5.68	0.54	0.56	0.03	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-78971	27524	4424	-17056	--	--	--	-4.15	0.30	1.00	1.45	3.77	0.77	0.30	0.20	
0	1J	-118289	27524	4424	-33375	--	--	--	-6.21	0.44	1.00	1.45	5.32	0.54	0.53	0.18	
0	1K	-78971	27524	1037	-17056	--	--	--	-4.15	0.30	1.00	1.45	3.77	0.77	0.30	0.05	
0	1L	-118289	27524	1037	-33375	--	--	--	-6.21	0.44	1.00	1.45	5.32	0.54	0.53	0.04	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 93 Descrizione: Maschio murario n. 93 interrato
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	1A	-13280	11554	1336	-6949	--	--	--	-0.79	0.06	1.00	0.69	1.25	1.10	--	--	NON Verif.
l	1B	-19976	11554	1336	-8612	--	--	--	-1.19	0.09	1.00	0.69	1.55	0.89	--	--	NON Verif.
l	1C	-13280	11554	-571	-6949	--	--	--	-0.79	0.06	1.00	0.69	1.25	1.10	--	--	
l	1D	-19976	11554	-571	-8612	--	--	--	-1.19	0.09	1.00	0.69	1.55	0.89	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-12764	11245	923	-6536	--	--	--	-0.76	0.05	1.00	0.67	1.23	1.09	--	--	NON Verif.
l	1J	-20492	11245	923	-9025	--	--	--	-1.22	0.09	1.00	0.67	1.58	0.85	--	--	NON Verif.
l	1K	-12764	11245	-158	-6536	--	--	--	-0.76	0.05	1.00	0.67	1.23	1.09	--	--	
l	1L	-20492	11245	-158	-9025	--	--	--	-1.22	0.09	1.00	0.67	1.58	0.85	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-212425	47916	8826	7987	--	--	--	-2.61	0.19	1.00	0.59	2.62	0.45	--	--	
½	1B	-292838	47916	8826	12011	--	--	--	-3.59	0.26	1.00	0.59	3.36	0.35	--	--	
½	1C	-212425	47916	-6735	7987	--	--	--	-2.61	0.19	1.00	0.59	2.62	0.45	--	--	
½	1D	-292838	47916	-6735	12011	--	--	--	-3.59	0.26	1.00	0.59	3.36	0.35	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-221488	44212	5028	11472	--	--	--	-2.72	0.19	1.00	0.54	2.70	0.40	--	--	
½	1J	-283775	44212	5028	8527	--	--	--	-3.48	0.25	1.00	0.54	3.27	0.33	--	--	
½	1K	-221488	44212	-2937	11472	--	--	--	-2.72	0.19	1.00	0.54	2.70	0.40	--	--	
½	1L	-283775	44212	-2937	8527	--	--	--	-3.48	0.25	1.00	0.54	3.27	0.33	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-55579	19618	2757	10202	--	--	--	-3.32	0.24	1.00	1.17	3.15	0.74	0.26	0.16	
0	1B	-88366	19618	2757	22864	--	--	--	-5.28	0.38	1.00	1.17	4.62	0.51	0.47	0.13	
0	1C	-55579	19618	-2169	10202	--	--	--	-3.32	0.24	1.00	1.17	3.15	0.74	0.26	0.13	
0	1D	-88366	19618	-2169	22864	--	--	--	-5.28	0.38	1.00	1.17	4.62	0.51	0.47	0.10	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-59774	18202	1672	13845	--	--	--	-3.57	0.25	1.00	1.09	3.34	0.65	0.34	0.09	
0	1J	-84171	18202	1672	19222	--	--	--	-5.03	0.36	1.00	1.09	4.43	0.49	0.40	0.08	
0	1K	-59774	18202	-1084	13845	--	--	--	-3.57	0.25	1.00	1.09	3.34	0.65	0.34	0.06	
0	1L	-84171	18202	-1084	19222	--	--	--	-5.03	0.36	1.00	1.09	4.43	0.49	0.40	0.05	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **4** Descrizione: Maschio murario n. 4 su corso valdocco
altezza calcolata: **542.00** cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-138209	5968	12838	-723	--	--	--	-3.96	0.28	1.00	0.17	3.63	0.09	--	--	
l	1B	-145899	5968	12838	476	--	--	--	-4.18	0.30	1.00	0.17	3.79	0.09	--	--	
l	1C	-138209	5968	9424	-723	--	--	--	-3.96	0.28	1.00	0.17	3.63	0.09	--	--	
l	1D	-145899	5968	9424	476	--	--	--	-4.18	0.30	1.00	0.17	3.79	0.09	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-139517	5929	12643	-586	--	--	--	-3.99	0.29	1.00	0.17	3.66	0.09	--	--	
l	1J	-144591	5929	12643	339	--	--	--	-4.14	0.30	1.00	0.17	3.76	0.09	--	--	
l	1K	-139517	5929	9618	-586	--	--	--	-3.99	0.29	1.00	0.17	3.66	0.09	--	--	
l	1L	-144591	5929	9618	339	--	--	--	-4.14	0.30	1.00	0.17	3.76	0.09	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-463570	37868	34950	-412	--	--	--	-3.32	0.24	1.00	0.27	3.15	0.17	--	--	
½	1B	-495652	37868	34950	4593	--	--	--	-3.55	0.25	1.00	0.27	3.32	0.16	--	--	
½	1C	-463570	37868	27304	-412	--	--	--	-3.32	0.24	1.00	0.27	3.15	0.17	--	--	
½	1D	-495652	37868	27304	4593	--	--	--	-3.55	0.25	1.00	0.27	3.32	0.16	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-469285	36474	33921	864	--	--	--	-3.36	0.24	1.00	0.26	3.18	0.16	--	--	
½	1J	-489938	36474	33921	3317	--	--	--	-3.51	0.25	1.00	0.26	3.29	0.16	--	--	
½	1K	-469285	36474	28334	864	--	--	--	-3.36	0.24	1.00	0.26	3.18	0.16	--	--	
½	1L	-489938	36474	28334	3317	--	--	--	-3.51	0.25	1.00	0.26	3.29	0.16	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-99146	4514	-55	-67	--	--	--	-2.84	0.20	1.00	0.13	2.79	0.09	0.00	0.00	
0	1B	-109131	4514	-55	-5	--	--	--	-3.12	0.22	1.00	0.13	3.00	0.09	0.00	0.00	
0	1C	-99146	4514	-1099	-67	--	--	--	-2.84	0.20	1.00	0.13	2.79	0.09	0.00	0.00	
0	1D	-109131	4514	-1099	-5	--	--	--	-3.12	0.22	1.00	0.13	3.00	0.09	0.00	0.00	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-101565	4030	-317	-17	--	--	--	-2.91	0.21	1.00	0.12	2.84	0.08	0.00	0.00	
0	1J	-106713	4030	-317	-55	--	--	--	-3.05	0.22	1.00	0.12	2.95	0.08	0.00	0.00	
0	1K	-101565	4030	-838	-17	--	--	--	-2.91	0.21	1.00	0.12	2.84	0.08	0.00	0.00	
0	1L	-106713	4030	-838	-55	--	--	--	-3.05	0.22	1.00	0.12	2.95	0.08	0.00	0.00	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm q f_{vk0} : **0.66** kg/cm q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **2.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **5** Descrizione: Maschio murario n. 5 su corso Valdocco
altezza calcolata: **542.00** cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-84111	4872	9144	103	--	--	--	-4.10	0.29	1.00	0.24	3.73	0.13	--	--	
l	1B	-87546	4872	9144	-180	--	--	--	-4.26	0.30	1.00	0.24	3.86	0.12	--	--	
l	1C	-84111	4872	5561	103	--	--	--	-4.10	0.29	1.00	0.24	3.73	0.13	--	--	
l	1D	-87546	4872	5561	-180	--	--	--	-4.26	0.30	1.00	0.24	3.86	0.12	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-84752	4914	8910	116	--	--	--	-4.13	0.29	1.00	0.24	3.76	0.13	--	--	
l	1J	-86905	4914	8910	-194	--	--	--	-4.23	0.30	1.00	0.24	3.83	0.12	--	--	
l	1K	-84752	4914	5795	116	--	--	--	-4.13	0.29	1.00	0.24	3.76	0.13	--	--	
l	1L	-86905	4914	5795	-194	--	--	--	-4.23	0.30	1.00	0.24	3.83	0.12	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-259093	23357	19872	-1316	--	--	--	-3.15	0.23	1.00	0.28	3.03	0.19	--	--	
½	1B	-278723	23357	19872	682	--	--	--	-3.39	0.24	1.00	0.28	3.20	0.18	--	--	
½	1C	-259093	23357	14410	-1316	--	--	--	-3.15	0.23	1.00	0.28	3.03	0.19	--	--	
½	1D	-278723	23357	14410	682	--	--	--	-3.39	0.24	1.00	0.28	3.20	0.18	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-261725	22427	19251	-882	--	--	--	-3.19	0.23	1.00	0.27	3.05	0.18	--	--	
½	1J	-276091	22427	19251	248	--	--	--	-3.36	0.24	1.00	0.27	3.18	0.17	--	--	
½	1K	-261725	22427	15031	-882	--	--	--	-3.19	0.23	1.00	0.27	3.05	0.18	--	--	
½	1L	-276091	22427	15031	248	--	--	--	-3.36	0.24	1.00	0.27	3.18	0.17	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-57385	4674	-481	46	--	--	--	-2.79	0.20	1.00	0.23	2.76	0.17	0.00	0.02	
0	1B	-63375	4674	-481	14	--	--	--	-3.09	0.22	1.00	0.23	2.97	0.15	0.00	0.02	
0	1C	-57385	4674	-1484	46	--	--	--	-2.79	0.20	1.00	0.23	2.76	0.17	0.00	0.05	
0	1D	-63375	4674	-1484	14	--	--	--	-3.09	0.22	1.00	0.23	2.97	0.15	0.00	0.05	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-58653	4368	-709	43	--	--	--	-2.86	0.20	1.00	0.21	2.80	0.15	0.00	0.03	
0	1J	-62107	4368	-709	17	--	--	--	-3.02	0.22	1.00	0.21	2.93	0.15	0.00	0.02	
0	1K	-58653	4368	-1256	43	--	--	--	-2.86	0.20	1.00	0.21	2.80	0.15	0.00	0.05	
0	1L	-62107	4368	-1256	17	--	--	--	-3.02	0.22	1.00	0.21	2.93	0.15	0.00	0.04	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **6** Descrizione: **Maschio murario n. 6 su corso Valdocco**
altezza calcolata: **542.00** cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-137558	8283	12150	19	--	--	--	-3.89	0.28	1.00	0.23	3.58	0.13	--	--	
l	1B	-144203	8283	12150	1270	--	--	--	-4.08	0.29	1.00	0.23	3.72	0.13	--	--	
l	1C	-137558	8283	6485	19	--	--	--	-3.89	0.28	1.00	0.23	3.58	0.13	--	--	
l	1D	-144203	8283	6485	1270	--	--	--	-4.08	0.29	1.00	0.23	3.72	0.13	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-138341	8171	11322	-255	--	--	--	-3.91	0.28	1.00	0.23	3.59	0.13	--	--	
l	1J	-143420	8171	11322	1544	--	--	--	-4.06	0.29	1.00	0.23	3.70	0.12	--	--	
l	1K	-138341	8171	7314	-255	--	--	--	-3.91	0.28	1.00	0.23	3.59	0.13	--	--	
l	1L	-143420	8171	7314	1544	--	--	--	-4.06	0.29	1.00	0.23	3.70	0.12	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-451966	34500	35759	-4849	--	--	--	-3.20	0.23	1.00	0.24	3.06	0.16	--	--	
½	1B	-492921	34500	35759	2257	--	--	--	-3.49	0.25	1.00	0.24	3.27	0.15	--	--	
½	1C	-451966	34500	20701	-4849	--	--	--	-3.20	0.23	1.00	0.24	3.06	0.16	--	--	
½	1D	-492921	34500	20701	2257	--	--	--	-3.49	0.25	1.00	0.24	3.27	0.15	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-457192	32887	32768	-4422	--	--	--	-3.23	0.23	1.00	0.23	3.08	0.15	--	--	
½	1J	-487695	32887	32768	1829	--	--	--	-3.45	0.25	1.00	0.23	3.25	0.14	--	--	
½	1K	-457192	32887	23692	-4422	--	--	--	-3.23	0.23	1.00	0.23	3.08	0.15	--	--	
½	1L	-487695	32887	23692	1829	--	--	--	-3.45	0.25	1.00	0.23	3.25	0.14	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-98251	4599	63	1	--	--	--	-2.78	0.20	1.00	0.13	2.74	0.09	0.00	0.00	
0	1B	-110679	4599	63	-294	--	--	--	-3.13	0.22	1.00	0.13	3.01	0.09	0.00	0.00	
0	1C	-98251	4599	-1799	1	--	--	--	-2.78	0.20	1.00	0.13	2.74	0.09	0.00	0.00	0.04
0	1D	-110679	4599	-1799	-294	--	--	--	-3.13	0.22	1.00	0.13	3.01	0.09	0.00	0.00	0.04
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-100396	4087	-312	28	--	--	--	-2.84	0.20	1.00	0.12	2.79	0.08	0.00	0.00	0.01
0	1J	-108534	4087	-312	-321	--	--	--	-3.07	0.22	1.00	0.12	2.96	0.08	0.00	0.00	0.01
0	1K	-100396	4087	-1424	28	--	--	--	-2.84	0.20	1.00	0.12	2.79	0.08	0.00	0.00	0.03
0	1L	-108534	4087	-1424	-321	--	--	--	-3.07	0.22	1.00	0.12	2.96	0.08	0.00	0.00	0.03
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **7** Descrizione: Maschio murario n. 7 su corso Valdocco
altezza calcolata: **542.00** cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-84038	7089	9712	-179	--	--	--	-3.90	0.28	1.00	0.33	3.58	0.18	--	--	
l	1B	-90683	7089	9712	-749	--	--	--	-4.20	0.30	1.00	0.33	3.81	0.17	--	--	
l	1C	-84038	7089	1266	-179	--	--	--	-3.90	0.28	1.00	0.33	3.58	0.18	--	--	
l	1D	-90683	7089	1266	-749	--	--	--	-4.20	0.30	1.00	0.33	3.81	0.17	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-84635	7192	8255	-191	--	--	--	-3.92	0.28	1.00	0.33	3.60	0.19	--	--	
l	1J	-90086	7192	8255	-737	--	--	--	-4.18	0.30	1.00	0.33	3.79	0.18	--	--	
l	1K	-84635	7192	2724	-191	--	--	--	-3.92	0.28	1.00	0.33	3.60	0.19	--	--	
l	1L	-90086	7192	2724	-737	--	--	--	-4.18	0.30	1.00	0.33	3.79	0.18	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-255198	20857	25216	-484	--	--	--	-2.96	0.21	1.00	0.24	2.88	0.17	--	--	
½	1B	-292722	20857	25216	1447	--	--	--	-3.39	0.24	1.00	0.24	3.20	0.15	--	--	
½	1C	-255198	20857	6691	-484	--	--	--	-2.96	0.21	1.00	0.24	2.88	0.17	--	--	
½	1D	-292722	20857	6691	1447	--	--	--	-3.39	0.24	1.00	0.24	3.20	0.15	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-259034	20624	22260	-647	--	--	--	-3.00	0.21	1.00	0.24	2.91	0.16	--	--	
½	1J	-288886	20624	22260	1611	--	--	--	-3.35	0.24	1.00	0.24	3.17	0.15	--	--	
½	1K	-259034	20624	9646	-647	--	--	--	-3.00	0.21	1.00	0.24	2.91	0.16	--	--	
½	1L	-288886	20624	9646	1611	--	--	--	-3.35	0.24	1.00	0.24	3.17	0.15	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-59590	5434	-245	-134	--	--	--	-2.76	0.20	1.00	0.25	2.73	0.18	0.00	0.01	
0	1B	-68713	5434	-245	-244	--	--	--	-3.19	0.23	1.00	0.25	3.05	0.17	0.01	0.01	
0	1C	-59590	5434	-2095	-134	--	--	--	-2.76	0.20	1.00	0.25	2.73	0.18	0.00	0.07	
0	1D	-68713	5434	-2095	-244	--	--	--	-3.19	0.23	1.00	0.25	3.05	0.17	0.01	0.07	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-60714	5514	-574	-114	--	--	--	-2.82	0.20	1.00	0.26	2.77	0.18	0.00	0.02	
0	1J	-67590	5514	-574	-264	--	--	--	-3.13	0.22	1.00	0.26	3.01	0.17	0.01	0.02	
0	1K	-60714	5514	-1767	-114	--	--	--	-2.82	0.20	1.00	0.26	2.77	0.18	0.00	0.06	
0	1L	-67590	5514	-1767	-264	--	--	--	-3.13	0.22	1.00	0.26	3.01	0.17	0.01	0.06	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **8** Descrizione: Maschio murario n. 8 su corso valdocco
altezza calcolata: **542.00** cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-130712	10031	11972	1752	--	--	--	-3.72	0.27	1.00	0.29	3.45	0.17	--	--	
l	1B	-149145	10031	11972	16	--	--	--	-4.24	0.30	1.00	0.29	3.84	0.15	--	--	
l	1C	-130712	10031	1575	1752	--	--	--	-3.72	0.27	1.00	0.29	3.45	0.17	--	--	
l	1D	-149145	10031	1575	16	--	--	--	-4.24	0.30	1.00	0.29	3.84	0.15	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-132276	10020	10406	1094	--	--	--	-3.76	0.27	1.00	0.29	3.48	0.16	--	--	
l	1J	-147581	10020	10406	674	--	--	--	-4.20	0.30	1.00	0.29	3.81	0.15	--	--	
l	1K	-132276	10020	3141	1094	--	--	--	-3.76	0.27	1.00	0.29	3.48	0.16	--	--	
l	1L	-147581	10020	3141	674	--	--	--	-4.20	0.30	1.00	0.29	3.81	0.15	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-443505	43168	35267	1229	--	--	--	-3.15	0.23	1.00	0.31	3.03	0.20	--	--	
½	1B	-515727	43168	35267	10601	--	--	--	-3.67	0.26	1.00	0.31	3.41	0.18	--	--	
½	1C	-443505	43168	13775	1229	--	--	--	-3.15	0.23	1.00	0.31	3.03	0.20	--	--	
½	1D	-515727	43168	13775	10601	--	--	--	-3.67	0.26	1.00	0.31	3.41	0.18	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-448683	44447	32103	48	--	--	--	-3.19	0.23	1.00	0.32	3.05	0.21	--	--	
½	1J	-510548	44447	32103	11783	--	--	--	-3.63	0.26	1.00	0.32	3.38	0.19	--	--	
½	1K	-448683	44447	16940	48	--	--	--	-3.19	0.23	1.00	0.32	3.05	0.21	--	--	
½	1L	-510548	44447	16940	11783	--	--	--	-3.63	0.26	1.00	0.32	3.38	0.19	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-101431	5835	202	-751	--	--	--	-2.89	0.21	1.00	0.17	2.82	0.12	0.01	0.00	
0	1B	-119511	5835	202	-1807	--	--	--	-3.40	0.24	1.00	0.17	3.21	0.10	0.01	0.00	
0	1C	-101431	5835	-820	-751	--	--	--	-2.89	0.21	1.00	0.17	2.82	0.12	0.01	0.02	
0	1D	-119511	5835	-820	-1807	--	--	--	-3.40	0.24	1.00	0.17	3.21	0.10	0.01	0.02	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-103061	6215	30	-754	--	--	--	-2.93	0.21	1.00	0.18	2.86	0.12	0.01	0.00	
0	1J	-117881	6215	30	-1804	--	--	--	-3.35	0.24	1.00	0.18	3.18	0.11	0.01	0.00	
0	1K	-103061	6215	-648	-754	--	--	--	-2.93	0.21	1.00	0.18	2.86	0.12	0.01	0.01	
0	1L	-117881	6215	-648	-1804	--	--	--	-3.35	0.24	1.00	0.18	3.18	0.11	0.01	0.01	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **9** Descrizione: Maschio murario n. 9 su corso valdocco
altezza calcolata: **542.00** cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-41002	1853	4279	-0	--	--	--	-3.24	0.23	1.00	0.15	3.09	0.09	--	--	
l	1B	-57043	1853	4279	-0	--	--	--	-4.51	0.32	1.00	0.15	4.04	0.07	--	--	
l	1C	-41002	1853	-3034	-0	--	--	--	-3.24	0.23	1.00	0.15	3.09	0.09	--	--	
l	1D	-57043	1853	-3034	-0	--	--	--	-4.51	0.32	1.00	0.15	4.04	0.07	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-42232	1832	3300	-0	--	--	--	-3.34	0.24	1.00	0.14	3.16	0.09	--	--	
l	1J	-55812	1832	3300	-0	--	--	--	-4.41	0.32	1.00	0.14	3.97	0.07	--	--	
l	1K	-42232	1832	-2056	-0	--	--	--	-3.34	0.24	1.00	0.14	3.16	0.09	--	--	
l	1L	-55812	1832	-2056	-0	--	--	--	-4.41	0.32	1.00	0.14	3.97	0.07	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-140401	23124	9159	-0	--	--	--	-2.78	0.20	1.00	0.46	2.74	0.33	--	--	
½	1B	-198823	23124	9159	-0	--	--	--	-3.93	0.28	1.00	0.46	3.61	0.25	--	--	
½	1C	-140401	23124	-9239	-0	--	--	--	-2.78	0.20	1.00	0.46	2.74	0.33	--	--	
½	1D	-198823	23124	-9239	-0	--	--	--	-3.93	0.28	1.00	0.46	3.61	0.25	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-143428	23479	6301	-0	--	--	--	-2.84	0.20	1.00	0.46	2.79	0.33	--	--	
½	1J	-195796	23479	6301	-0	--	--	--	-3.87	0.28	1.00	0.46	3.56	0.26	--	--	
½	1K	-143428	23479	-6380	-0	--	--	--	-2.84	0.20	1.00	0.46	2.79	0.33	--	--	
½	1L	-195796	23479	-6380	-0	--	--	--	-3.87	0.28	1.00	0.46	3.56	0.26	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-36847	2771	1102	-0	--	--	--	-2.91	0.21	1.00	0.22	2.85	0.15	0.00	0.06	
0	1B	-45240	2771	1102	-0	--	--	--	-3.58	0.26	1.00	0.22	3.34	0.13	0.00	0.06	
0	1C	-36847	2771	-13	-0	--	--	--	-2.91	0.21	1.00	0.22	2.85	0.15	0.00	0.00	
0	1D	-45240	2771	-13	-0	--	--	--	-3.58	0.26	1.00	0.22	3.34	0.13	0.00	0.00	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-37449	2889	1025	-0	--	--	--	-2.96	0.21	1.00	0.23	2.88	0.16	0.00	0.06	
0	1J	-44639	2889	1025	-0	--	--	--	-3.53	0.25	1.00	0.23	3.31	0.14	0.00	0.05	
0	1K	-37449	2889	64	-0	--	--	--	-2.96	0.21	1.00	0.23	2.88	0.16	0.00	0.00	
0	1L	-44639	2889	64	-0	--	--	--	-3.53	0.25	1.00	0.23	3.31	0.14	0.00	0.00	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 10 Descrizione: Maschio murario n. 10 su corso Valdocco
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-36757	22067	2104	1170	--	--	--	-2.22	0.16	1.00	1.34	2.33	1.15	--	--	NON Verif.
l	1B	-68870	22067	2104	94	--	--	--	-4.17	0.30	1.00	1.34	3.79	0.71	--	--	NON Verif.
l	1C	-36757	22067	-685	1170	--	--	--	-2.22	0.16	1.00	1.34	2.33	1.15	--	--	
l	1D	-68870	22067	-685	94	--	--	--	-4.17	0.30	1.00	1.34	3.79	0.71	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	NON Verif.
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-39543	20877	1685	1046	--	--	--	-2.39	0.17	1.00	1.26	2.45	1.03	--	--	
l	1J	-66085	20877	1685	217	--	--	--	-4.00	0.29	1.00	1.26	3.66	0.69	--	--	
l	1K	-39543	20877	-266	1046	--	--	--	-2.39	0.17	1.00	1.26	2.45	1.03	--	--	NON Verif.
l	1L	-66085	20877	-266	217	--	--	--	-4.00	0.29	1.00	1.26	3.66	0.69	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-166189	66938	4118	1792	--	--	--	-2.51	0.18	1.00	1.01	2.55	0.80	--	--	
½	1B	-235561	66938	4118	1558	--	--	--	-3.56	0.25	1.00	1.01	3.33	0.61	--	--	
½	1C	-166189	66938	-3750	1792	--	--	--	-2.51	0.18	1.00	1.01	2.55	0.80	--	--	
½	1D	-235561	66938	-3750	1558	--	--	--	-3.56	0.25	1.00	1.01	3.33	0.61	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-171625	62235	3103	1769	--	--	--	-2.60	0.19	1.00	0.94	2.61	0.72	--	--	
½	1J	-230125	62235	3103	1581	--	--	--	-3.48	0.25	1.00	0.94	3.27	0.58	--	--	
½	1K	-171625	62235	-2735	1769	--	--	--	-2.60	0.19	1.00	0.94	2.61	0.72	--	--	
½	1L	-230125	62235	-2735	1581	--	--	--	-3.48	0.25	1.00	0.94	3.27	0.58	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-44794	9835	637	193	--	--	--	-2.71	0.19	1.00	0.60	2.69	0.44	0.01	0.03	
0	1B	-55869	9835	637	224	--	--	--	-3.38	0.24	1.00	0.60	3.20	0.37	0.01	0.02	
0	1C	-44794	9835	-316	193	--	--	--	-2.71	0.19	1.00	0.60	2.69	0.44	0.01	0.01	
0	1D	-55869	9835	-316	224	--	--	--	-3.38	0.24	1.00	0.60	3.20	0.37	0.01	0.01	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-45553	8752	516	202	--	--	--	-2.76	0.20	1.00	0.53	2.73	0.39	0.01	0.02	
0	1J	-55109	8752	516	214	--	--	--	-3.33	0.24	1.00	0.53	3.16	0.34	0.01	0.02	
0	1K	-45553	8752	-196	202	--	--	--	-2.76	0.20	1.00	0.53	2.73	0.39	0.01	0.01	
0	1L	-55109	8752	-196	214	--	--	--	-3.33	0.24	1.00	0.53	3.16	0.34	0.01	0.01	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **11** Descrizione: Maschio murario n. 11 su corso Valdocco
altezza calcolata: **542.00** cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-24524	4282	1536	0	--	--	--	-2.01	0.14	1.00	0.35	2.17	0.32	--	--	
l	1B	-37806	4282	1536	0	--	--	--	-3.09	0.22	1.00	0.35	2.98	0.24	--	--	
l	1C	-24524	4282	-424	0	--	--	--	-2.01	0.14	1.00	0.35	2.17	0.32	--	--	
l	1D	-37806	4282	-424	0	--	--	--	-3.09	0.22	1.00	0.35	2.98	0.24	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-25037	4245	1043	0	--	--	--	-2.05	0.15	1.00	0.35	2.20	0.32	--	--	
l	1J	-37293	4245	1043	0	--	--	--	-3.05	0.22	1.00	0.35	2.95	0.24	--	--	
l	1K	-25037	4245	69	0	--	--	--	-2.05	0.15	1.00	0.35	2.20	0.32	--	--	
l	1L	-37293	4245	69	0	--	--	--	-3.05	0.22	1.00	0.35	2.95	0.24	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-93729	19254	469	0	--	--	--	-1.92	0.14	1.00	0.39	2.10	0.38	--	--	
½	1B	-131281	19254	469	0	--	--	--	-2.69	0.19	1.00	0.39	2.67	0.29	--	--	
½	1C	-93729	19254	-2173	0	--	--	--	-1.92	0.14	1.00	0.39	2.10	0.38	--	--	
½	1D	-131281	19254	-2173	0	--	--	--	-2.69	0.19	1.00	0.39	2.67	0.29	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-95944	16821	156	0	--	--	--	-1.96	0.14	1.00	0.34	2.13	0.32	--	--	
½	1J	-129066	16821	156	0	--	--	--	-2.64	0.19	1.00	0.34	2.64	0.26	--	--	
½	1K	-95944	16821	-1860	0	--	--	--	-1.96	0.14	1.00	0.34	2.13	0.32	--	--	
½	1L	-129066	16821	-1860	0	--	--	--	-2.64	0.19	1.00	0.34	2.64	0.26	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-25268	7522	-627	0	--	--	--	-2.07	0.15	1.00	0.62	2.21	0.56	0.00	0.04	
0	1B	-38504	7522	-627	0	--	--	--	-3.15	0.23	1.00	0.62	3.02	0.41	0.00	0.03	
0	1C	-25268	7522	-2057	0	--	--	--	-2.07	0.15	1.00	0.62	2.21	0.56	0.00	0.14	
0	1D	-38504	7522	-2057	0	--	--	--	-3.15	0.23	1.00	0.62	3.02	0.41	0.00	0.11	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-26243	6710	-748	0	--	--	--	-2.15	0.15	1.00	0.55	2.27	0.48	0.00	0.05	
0	1J	-37529	6710	-748	0	--	--	--	-3.07	0.22	1.00	0.55	2.96	0.37	0.00	0.04	
0	1K	-26243	6710	-1936	0	--	--	--	-2.15	0.15	1.00	0.55	2.27	0.48	0.00	0.13	
0	1L	-37529	6710	-1936	0	--	--	--	-3.07	0.22	1.00	0.55	2.96	0.37	0.00	0.10	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **12** Descrizione: **Maschio murario n. 12 su corso Valdocco**
altezza calcolata: **542.00** cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-20217	5101	1668	0	--	--	--	-2.06	0.15	1.00	0.52	2.21	0.47	--	--	
l	1B	-33596	5101	1668	0	--	--	--	-3.43	0.24	1.00	0.52	3.23	0.32	--	--	
l	1C	-20217	5101	-277	0	--	--	--	-2.06	0.15	1.00	0.52	2.21	0.47	--	--	
l	1D	-33596	5101	-277	0	--	--	--	-3.43	0.24	1.00	0.52	3.23	0.32	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-21384	5066	1422	0	--	--	--	-2.18	0.16	1.00	0.52	2.30	0.45	--	--	
l	1J	-32429	5066	1422	0	--	--	--	-3.31	0.24	1.00	0.52	3.14	0.33	--	--	
l	1K	-21384	5066	-32	0	--	--	--	-2.18	0.16	1.00	0.52	2.30	0.45	--	--	
l	1L	-32429	5066	-32	0	--	--	--	-3.31	0.24	1.00	0.52	3.14	0.33	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-88269	22173	772	54	--	--	--	-1.90	0.14	1.00	0.48	2.08	0.46	--	--	
½	1B	-125534	22173	772	124	--	--	--	-2.70	0.19	1.00	0.48	2.68	0.36	--	--	
½	1C	-88269	22173	-3197	54	--	--	--	-1.90	0.14	1.00	0.48	2.08	0.46	--	--	
½	1D	-125534	22173	-3197	124	--	--	--	-2.70	0.19	1.00	0.48	2.68	0.36	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-91262	20121	360	60	--	--	--	-1.96	0.14	1.00	0.43	2.13	0.41	--	--	
½	1J	-122541	20121	360	118	--	--	--	-2.63	0.19	1.00	0.43	2.63	0.33	--	--	
½	1K	-91262	20121	-2785	60	--	--	--	-1.96	0.14	1.00	0.43	2.13	0.41	--	--	
½	1L	-122541	20121	-2785	118	--	--	--	-2.63	0.19	1.00	0.43	2.63	0.33	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-20324	4356	-837	0	--	--	--	-2.07	0.15	1.00	0.44	2.21	0.40	0.00	0.07	
0	1B	-29685	4356	-837	0	--	--	--	-3.03	0.22	1.00	0.44	2.93	0.30	0.00	0.06	
0	1C	-20324	4356	-1551	0	--	--	--	-2.07	0.15	1.00	0.44	2.21	0.40	0.00	0.14	
0	1D	-29685	4356	-1551	0	--	--	--	-3.03	0.22	1.00	0.44	2.93	0.30	0.00	0.10	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-21004	3861	-912	0	--	--	--	-2.14	0.15	1.00	0.39	2.27	0.35	0.00	0.08	
0	1J	-29005	3861	-912	0	--	--	--	-2.96	0.21	1.00	0.39	2.88	0.27	0.00	0.06	
0	1K	-21004	3861	-1476	0	--	--	--	-2.14	0.15	1.00	0.39	2.27	0.35	0.00	0.13	
0	1L	-29005	3861	-1476	0	--	--	--	-2.96	0.21	1.00	0.39	2.88	0.27	0.00	0.10	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 13 Descrizione: Maschio murario n. 13 su corso Valdocco
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-53525	10654	3420	-290	--	--	--	-2.60	0.19	1.00	0.52	2.61	0.40	--	--	
l	1B	-68502	10654	3420	-1675	--	--	--	-3.33	0.24	1.00	0.52	3.16	0.33	--	--	
l	1C	-53525	10654	1900	-290	--	--	--	-2.60	0.19	1.00	0.52	2.61	0.40	--	--	
l	1D	-68502	10654	1900	-1675	--	--	--	-3.33	0.24	1.00	0.52	3.16	0.33	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-55877	10300	3414	-771	--	--	--	-2.72	0.19	1.00	0.50	2.70	0.37	--	--	
l	1J	-66150	10300	3414	-1193	--	--	--	-3.22	0.23	1.00	0.50	3.07	0.33	--	--	
l	1K	-55877	10300	1906	-771	--	--	--	-2.72	0.19	1.00	0.50	2.70	0.37	--	--	
l	1L	-66150	10300	1906	-1193	--	--	--	-3.22	0.23	1.00	0.50	3.07	0.33	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-216324	15738	23320	-304	--	--	--	-2.10	0.15	1.00	0.15	2.24	0.14	--	--	
½	1B	-260110	15738	23320	-641	--	--	--	-2.53	0.18	1.00	0.15	2.56	0.12	--	--	
½	1C	-216324	15738	20574	-304	--	--	--	-2.10	0.15	1.00	0.15	2.24	0.14	--	--	
½	1D	-260110	15738	20574	-641	--	--	--	-2.53	0.18	1.00	0.15	2.56	0.12	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-219669	14865	23386	-616	--	--	--	-2.14	0.15	1.00	0.14	2.26	0.13	--	--	
½	1J	-256765	14865	23386	-329	--	--	--	-2.50	0.18	1.00	0.14	2.53	0.11	--	--	
½	1K	-219669	14865	20508	-616	--	--	--	-2.14	0.15	1.00	0.14	2.26	0.13	--	--	
½	1L	-256765	14865	20508	-329	--	--	--	-2.50	0.18	1.00	0.14	2.53	0.11	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-44349	2207	924	-67	--	--	--	-2.16	0.15	1.00	0.11	2.28	0.09	0.00	0.04	
0	1B	-55275	2207	924	106	--	--	--	-2.69	0.19	1.00	0.11	2.68	0.08	0.00	0.03	
0	1C	-44349	2207	843	-67	--	--	--	-2.16	0.15	1.00	0.11	2.28	0.09	0.00	0.03	
0	1D	-55275	2207	843	106	--	--	--	-2.69	0.19	1.00	0.11	2.68	0.08	0.00	0.03	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-45068	1679	921	-56	--	--	--	-2.19	0.16	1.00	0.08	2.30	0.07	0.00	0.04	
0	1J	-54556	1679	921	95	--	--	--	-2.65	0.19	1.00	0.08	2.65	0.06	0.00	0.03	
0	1K	-45068	1679	847	-56	--	--	--	-2.19	0.16	1.00	0.08	2.30	0.07	0.00	0.03	
0	1L	-54556	1679	847	95	--	--	--	-2.65	0.19	1.00	0.08	2.65	0.06	0.00	0.03	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **14** Descrizione: **Maschio murario n. 14 su corso valdocco**
altezza calcolata: **542.00** cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-51210	5105	4547	-1284	--	--	--	-2.46	0.18	1.00	0.25	2.51	0.20	--	--	
l	1B	-61407	5105	4547	-1645	--	--	--	-2.96	0.21	1.00	0.25	2.88	0.17	--	--	
l	1C	-51210	5105	1970	-1284	--	--	--	-2.46	0.18	1.00	0.25	2.51	0.20	--	--	
l	1D	-61407	5105	1970	-1645	--	--	--	-2.96	0.21	1.00	0.25	2.88	0.17	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-52656	4446	4589	-1455	--	--	--	-2.53	0.18	1.00	0.21	2.56	0.17	--	--	
l	1J	-59962	4446	4589	-1474	--	--	--	-2.89	0.21	1.00	0.21	2.82	0.15	--	--	
l	1K	-52656	4446	1928	-1455	--	--	--	-2.53	0.18	1.00	0.21	2.56	0.17	--	--	
l	1L	-59962	4446	1928	-1474	--	--	--	-2.89	0.21	1.00	0.21	2.82	0.15	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-238127	16747	29611	4	--	--	--	-2.04	0.15	1.00	0.14	2.19	0.13	--	--	
½	1B	-262928	16747	29611	-131	--	--	--	-2.25	0.16	1.00	0.14	2.35	0.12	--	--	
½	1C	-238127	16747	24266	4	--	--	--	-2.04	0.15	1.00	0.14	2.19	0.13	--	--	
½	1D	-262928	16747	24266	-131	--	--	--	-2.25	0.16	1.00	0.14	2.35	0.12	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-238607	16694	29720	-143	--	--	--	-2.04	0.15	1.00	0.14	2.19	0.13	--	--	
½	1J	-262448	16694	29720	16	--	--	--	-2.25	0.16	1.00	0.14	2.35	0.12	--	--	
½	1K	-238607	16694	24158	-143	--	--	--	-2.04	0.15	1.00	0.14	2.19	0.13	--	--	
½	1L	-262448	16694	24158	16	--	--	--	-2.25	0.16	1.00	0.14	2.35	0.12	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-47381	4646	-1116	-11	--	--	--	-2.28	0.16	1.00	0.22	2.37	0.19	0.00	0.04	
0	1B	-53789	4646	-1116	-15	--	--	--	-2.59	0.18	1.00	0.22	2.60	0.17	0.00	0.04	
0	1C	-47381	4646	-1281	-11	--	--	--	-2.28	0.16	1.00	0.22	2.37	0.19	0.00	0.05	
0	1D	-53789	4646	-1281	-15	--	--	--	-2.59	0.18	1.00	0.22	2.60	0.17	0.00	0.04	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-47593	4743	-1121	-6	--	--	--	-2.29	0.16	1.00	0.23	2.38	0.19	0.00	0.04	
0	1J	-53577	4743	-1121	-19	--	--	--	-2.58	0.18	1.00	0.23	2.59	0.18	0.00	0.04	
0	1K	-47593	4743	-1277	-6	--	--	--	-2.29	0.16	1.00	0.23	2.38	0.19	0.00	0.05	
0	1L	-53577	4743	-1277	-19	--	--	--	-2.58	0.18	1.00	0.23	2.59	0.18	0.00	0.04	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 15 Descrizione: Maschio murario n. 15 su corso Valdocco
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-27998	6107	2373	0	--	--	--	-2.43	0.17	1.00	0.53	2.48	0.43	--	--	
l	1B	-39219	6107	2373	0	--	--	--	-3.41	0.24	1.00	0.53	3.21	0.33	--	--	
l	1C	-27998	6107	-615	0	--	--	--	-2.43	0.17	1.00	0.53	2.48	0.43	--	--	
l	1D	-39219	6107	-615	0	--	--	--	-3.41	0.24	1.00	0.53	3.21	0.33	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-28143	5864	2521	0	--	--	--	-2.44	0.17	1.00	0.51	2.49	0.41	--	--	
l	1J	-39074	5864	2521	0	--	--	--	-3.39	0.24	1.00	0.51	3.21	0.32	--	--	
l	1K	-28143	5864	-764	0	--	--	--	-2.44	0.17	1.00	0.51	2.49	0.41	--	--	
l	1L	-39074	5864	-764	0	--	--	--	-3.39	0.24	1.00	0.51	3.21	0.32	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-99091	8091	1839	0	--	--	--	-2.15	0.15	1.00	0.18	2.27	0.15	--	--	
½	1B	-117621	8091	1839	0	--	--	--	-2.55	0.18	1.00	0.18	2.58	0.14	--	--	
½	1C	-99091	8091	-3160	0	--	--	--	-2.15	0.15	1.00	0.18	2.27	0.15	--	--	
½	1D	-117621	8091	-3160	0	--	--	--	-2.55	0.18	1.00	0.18	2.58	0.14	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-99122	8008	1978	0	--	--	--	-2.15	0.15	1.00	0.17	2.27	0.15	--	--	
½	1J	-117590	8008	1978	0	--	--	--	-2.55	0.18	1.00	0.17	2.57	0.14	--	--	
½	1K	-99122	8008	-3299	0	--	--	--	-2.15	0.15	1.00	0.17	2.27	0.15	--	--	
½	1L	-117590	8008	-3299	0	--	--	--	-2.55	0.18	1.00	0.17	2.57	0.14	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-23981	1709	-1592	0	--	--	--	-2.08	0.15	1.00	0.15	2.22	0.13	0.00	0.12	
0	1B	-26426	1709	-1592	0	--	--	--	-2.30	0.16	1.00	0.15	2.38	0.12	0.00	0.11	
0	1C	-23981	1709	-1730	0	--	--	--	-2.08	0.15	1.00	0.15	2.22	0.13	0.00	0.13	
0	1D	-26426	1709	-1730	0	--	--	--	-2.30	0.16	1.00	0.15	2.38	0.12	0.00	0.12	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-23979	1723	-1597	0	--	--	--	-2.08	0.15	1.00	0.15	2.22	0.13	0.00	0.12	
0	1J	-26429	1723	-1597	0	--	--	--	-2.30	0.16	1.00	0.15	2.38	0.13	0.00	0.11	
0	1K	-23979	1723	-1725	0	--	--	--	-2.08	0.15	1.00	0.15	2.22	0.13	0.00	0.13	
0	1L	-26429	1723	-1725	0	--	--	--	-2.30	0.16	1.00	0.15	2.38	0.13	0.00	0.12	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 16 Descrizione: Maschio murario n. 16 su Via del Carmine
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-34093	6656	2235	0	--	--	--	-2.56	0.18	1.00	0.50	2.58	0.39	--	--	
l	1B	-47191	6656	2235	0	--	--	--	-3.54	0.25	1.00	0.50	3.32	0.30	--	--	
l	1C	-34093	6656	979	0	--	--	--	-2.56	0.18	1.00	0.50	2.58	0.39	--	--	
l	1D	-47191	6656	979	0	--	--	--	-3.54	0.25	1.00	0.50	3.32	0.30	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-33570	6728	2098	0	--	--	--	-2.52	0.18	1.00	0.50	2.55	0.40	--	--	
l	1J	-47713	6728	2098	0	--	--	--	-3.58	0.26	1.00	0.50	3.34	0.30	--	--	
l	1K	-33570	6728	1116	0	--	--	--	-2.52	0.18	1.00	0.50	2.55	0.40	--	--	
l	1L	-47713	6728	1116	0	--	--	--	-3.58	0.26	1.00	0.50	3.34	0.30	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-116321	17548	1812	0	--	--	--	-2.18	0.16	1.00	0.33	2.30	0.29	--	--	
½	1B	-137900	17548	1812	0	--	--	--	-2.59	0.18	1.00	0.33	2.60	0.25	--	--	
½	1C	-116321	17548	-843	0	--	--	--	-2.18	0.16	1.00	0.33	2.30	0.29	--	--	
½	1D	-137900	17548	-843	0	--	--	--	-2.59	0.18	1.00	0.33	2.60	0.25	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-116314	17511	1633	0	--	--	--	-2.18	0.16	1.00	0.33	2.30	0.29	--	--	
½	1J	-137907	17511	1633	0	--	--	--	-2.59	0.18	1.00	0.33	2.60	0.25	--	--	
½	1K	-116314	17511	-664	0	--	--	--	-2.18	0.16	1.00	0.33	2.30	0.29	--	--	
½	1L	-137907	17511	-664	0	--	--	--	-2.59	0.18	1.00	0.33	2.60	0.25	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-28156	3936	-741	0	--	--	--	-2.11	0.15	1.00	0.30	2.24	0.26	0.00	0.05	
0	1B	-31028	3936	-741	0	--	--	--	-2.33	0.17	1.00	0.30	2.41	0.25	0.00	0.04	
0	1C	-28156	3936	-1111	0	--	--	--	-2.11	0.15	1.00	0.30	2.24	0.26	0.00	0.07	
0	1D	-31028	3936	-1111	0	--	--	--	-2.33	0.17	1.00	0.30	2.41	0.25	0.00	0.06	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-28153	3976	-753	0	--	--	--	-2.11	0.15	1.00	0.30	2.24	0.27	0.00	0.05	
0	1J	-31030	3976	-753	0	--	--	--	-2.33	0.17	1.00	0.30	2.41	0.25	0.00	0.04	
0	1K	-28153	3976	-1098	0	--	--	--	-2.11	0.15	1.00	0.30	2.24	0.27	0.00	0.07	
0	1L	-31030	3976	-1098	0	--	--	--	-2.33	0.17	1.00	0.30	2.41	0.25	0.00	0.06	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 17 Descrizione: Maschio murario n. 17 su via del Carmine
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-42856	7687	4701	-143	--	--	--	-1.91	0.14	1.00	0.34	2.09	0.33	--	--	
l	1B	-71117	7687	4701	-1422	--	--	--	-3.16	0.23	1.00	0.34	3.03	0.23	--	--	
l	1C	-42856	7687	3707	-143	--	--	--	-1.91	0.14	1.00	0.34	2.09	0.33	--	--	
l	1D	-71117	7687	3707	-1422	--	--	--	-3.16	0.23	1.00	0.34	3.03	0.23	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-41585	7825	4628	-102	--	--	--	-1.85	0.13	1.00	0.35	2.05	0.34	--	--	
l	1J	-72388	7825	4628	-1463	--	--	--	-3.22	0.23	1.00	0.35	3.08	0.23	--	--	
l	1K	-41585	7825	3780	-102	--	--	--	-1.85	0.13	1.00	0.35	2.05	0.34	--	--	
l	1L	-72388	7825	3780	-1463	--	--	--	-3.22	0.23	1.00	0.35	3.08	0.23	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-212213	25806	24422	1239	--	--	--	-2.06	0.15	1.00	0.25	2.20	0.23	--	--	
½	1B	-235688	25806	24422	-2334	--	--	--	-2.28	0.16	1.00	0.25	2.37	0.21	--	--	
½	1C	-212213	25806	22829	1239	--	--	--	-2.06	0.15	1.00	0.25	2.20	0.23	--	--	
½	1D	-235688	25806	22829	-2334	--	--	--	-2.28	0.16	1.00	0.25	2.37	0.21	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-211298	26184	24207	1325	--	--	--	-2.05	0.15	1.00	0.25	2.20	0.23	--	--	
½	1J	-236603	26184	24207	-2420	--	--	--	-2.29	0.16	1.00	0.25	2.38	0.21	--	--	
½	1K	-211298	26184	23044	1325	--	--	--	-2.05	0.15	1.00	0.25	2.20	0.23	--	--	
½	1L	-236603	26184	23044	-2420	--	--	--	-2.29	0.16	1.00	0.25	2.38	0.21	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-53062	8116	-1050	-156	--	--	--	-2.36	0.17	1.00	0.36	2.43	0.30	0.00	0.03	
0	1B	-55165	8116	-1050	-269	--	--	--	-2.45	0.18	1.00	0.36	2.50	0.29	0.01	0.03	
0	1C	-53062	8116	-1206	-156	--	--	--	-2.36	0.17	1.00	0.36	2.43	0.30	0.00	0.04	
0	1D	-55165	8116	-1206	-269	--	--	--	-2.45	0.18	1.00	0.36	2.50	0.29	0.01	0.04	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-53025	8279	-1042	-158	--	--	--	-2.36	0.17	1.00	0.37	2.43	0.30	0.00	0.03	
0	1J	-55202	8279	-1042	-267	--	--	--	-2.46	0.18	1.00	0.37	2.50	0.29	0.01	0.03	
0	1K	-53025	8279	-1215	-158	--	--	--	-2.36	0.17	1.00	0.37	2.43	0.30	0.00	0.04	
0	1L	-55202	8279	-1215	-267	--	--	--	-2.46	0.18	1.00	0.37	2.50	0.29	0.01	0.04	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 18 Descrizione: Maschio murario n. 18 su via del Carmine
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-48242	12299	4648	-1253	--	--	--	-2.12	0.15	1.00	0.54	2.25	0.48	--	--	
l	1B	-81112	12299	4648	-2185	--	--	--	-3.56	0.25	1.00	0.54	3.33	0.32	--	--	
l	1C	-48242	12299	4054	-1253	--	--	--	-2.12	0.15	1.00	0.54	2.25	0.48	--	--	
l	1D	-81112	12299	4054	-2185	--	--	--	-3.56	0.25	1.00	0.54	3.33	0.32	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-46774	12409	4703	-1151	--	--	--	-2.05	0.15	1.00	0.54	2.20	0.50	--	--	
l	1J	-82579	12409	4703	-2287	--	--	--	-3.62	0.26	1.00	0.54	3.38	0.32	--	--	
l	1K	-46774	12409	3999	-1151	--	--	--	-2.05	0.15	1.00	0.54	2.20	0.50	--	--	
l	1L	-82579	12409	3999	-2287	--	--	--	-3.62	0.26	1.00	0.54	3.38	0.32	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-207925	23683	23163	11	--	--	--	-2.28	0.16	1.00	0.26	2.37	0.22	--	--	
½	1B	-236381	23683	23163	-706	--	--	--	-2.59	0.19	1.00	0.26	2.60	0.20	--	--	
½	1C	-207925	23683	21845	11	--	--	--	-2.28	0.16	1.00	0.26	2.37	0.22	--	--	
½	1D	-236381	23683	21845	-706	--	--	--	-2.59	0.19	1.00	0.26	2.60	0.20	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-206715	24057	23315	195	--	--	--	-2.27	0.16	1.00	0.26	2.36	0.22	--	--	
½	1J	-237591	24057	23315	-890	--	--	--	-2.61	0.19	1.00	0.26	2.61	0.20	--	--	
½	1K	-206715	24057	21692	195	--	--	--	-2.27	0.16	1.00	0.26	2.36	0.22	--	--	
½	1L	-237591	24057	21692	-890	--	--	--	-2.61	0.19	1.00	0.26	2.61	0.20	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-55928	8684	1057	160	--	--	--	-2.45	0.18	1.00	0.38	2.50	0.30	0.00	0.03	
0	1B	-57108	8684	1057	315	--	--	--	-2.51	0.18	1.00	0.38	2.54	0.30	0.01	0.03	
0	1C	-55928	8684	1010	160	--	--	--	-2.45	0.18	1.00	0.38	2.50	0.30	0.00	0.03	
0	1D	-57108	8684	1010	315	--	--	--	-2.51	0.18	1.00	0.38	2.54	0.30	0.01	0.03	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-55989	8916	1063	156	--	--	--	-2.46	0.18	1.00	0.39	2.50	0.31	0.00	0.03	
0	1J	-57048	8916	1063	319	--	--	--	-2.50	0.18	1.00	0.39	2.54	0.31	0.01	0.03	
0	1K	-55989	8916	1004	156	--	--	--	-2.46	0.18	1.00	0.39	2.50	0.31	0.00	0.03	
0	1L	-57048	8916	1004	319	--	--	--	-2.50	0.18	1.00	0.39	2.54	0.31	0.01	0.03	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 19 Descrizione: Maschio murario n. 19 su Via Del Carmine
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	1A	-32627	4668	2283	902	--	--	--	-1.72	0.12	1.00	0.25	1.95	0.25	--	--	
l	1B	-50821	4668	2283	-693	--	--	--	-2.68	0.19	1.00	0.25	2.67	0.18	--	--	
l	1C	-32627	4668	1314	902	--	--	--	-1.72	0.12	1.00	0.25	1.95	0.25	--	--	
l	1D	-50821	4668	1314	-693	--	--	--	-2.68	0.19	1.00	0.25	2.67	0.18	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-32202	4748	2419	1217	--	--	--	-1.70	0.12	1.00	0.25	1.93	0.26	--	--	
l	1J	-51246	4748	2419	-1008	--	--	--	-2.70	0.19	1.00	0.25	2.69	0.19	--	--	
l	1K	-32202	4748	1179	1217	--	--	--	-1.70	0.12	1.00	0.25	1.93	0.26	--	--	
l	1L	-51246	4748	1179	-1008	--	--	--	-2.70	0.19	1.00	0.25	2.69	0.19	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-169504	19757	5681	276	--	--	--	-2.23	0.16	1.00	0.26	2.34	0.22	--	--	
½	1B	-193198	19757	5681	1891	--	--	--	-2.55	0.18	1.00	0.26	2.57	0.20	--	--	
½	1C	-169504	19757	3379	276	--	--	--	-2.23	0.16	1.00	0.26	2.34	0.22	--	--	
½	1D	-193198	19757	3379	1891	--	--	--	-2.55	0.18	1.00	0.26	2.57	0.20	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-169361	20195	5995	488	--	--	--	-2.23	0.16	1.00	0.27	2.33	0.23	--	--	
½	1J	-193341	20195	5995	1679	--	--	--	-2.55	0.18	1.00	0.27	2.57	0.21	--	--	
½	1K	-169361	20195	3066	488	--	--	--	-2.23	0.16	1.00	0.27	2.33	0.23	--	--	
½	1L	-193341	20195	3066	1679	--	--	--	-2.55	0.18	1.00	0.27	2.57	0.21	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-52242	1026	1537	-182	--	--	--	-2.75	0.20	1.00	0.05	2.73	0.04	0.01	0.05	
0	1B	-56967	1026	1537	-65	--	--	--	-3.00	0.21	1.00	0.05	2.91	0.04	0.00	0.05	
0	1C	-52242	1026	1170	-182	--	--	--	-2.75	0.20	1.00	0.05	2.73	0.04	0.01	0.04	
0	1D	-56967	1026	1170	-65	--	--	--	-3.00	0.21	1.00	0.05	2.91	0.04	0.00	0.04	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-52216	1136	1583	-191	--	--	--	-2.75	0.20	1.00	0.06	2.72	0.04	0.01	0.06	
0	1J	-56993	1136	1583	-56	--	--	--	-3.00	0.21	1.00	0.06	2.91	0.04	0.00	0.05	
0	1K	-52216	1136	1124	-191	--	--	--	-2.75	0.20	1.00	0.06	2.72	0.04	0.01	0.04	
0	1L	-56993	1136	1124	-56	--	--	--	-3.00	0.21	1.00	0.06	2.91	0.04	0.00	0.04	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 20 Descrizione: Maschio murario n. 20 su Cortile
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-48005	3513	262	-1484	--	--	--	-2.59	0.19	1.00	0.19	2.60	0.15	--	--	
l	1B	-60694	3513	262	-1635	--	--	--	-3.28	0.23	1.00	0.19	3.12	0.12	--	--	
l	1C	-48005	3513	-1262	-1484	--	--	--	-2.59	0.19	1.00	0.19	2.60	0.15	--	--	
l	1D	-60694	3513	-1262	-1635	--	--	--	-3.28	0.23	1.00	0.19	3.12	0.12	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-47473	3574	167	-1473	--	--	--	-2.56	0.18	1.00	0.19	2.58	0.15	--	--	
l	1J	-61225	3574	167	-1646	--	--	--	-3.31	0.24	1.00	0.19	3.14	0.12	--	--	
l	1K	-47473	3574	-1168	-1473	--	--	--	-2.56	0.18	1.00	0.19	2.58	0.15	--	--	
l	1L	-61225	3574	-1168	-1646	--	--	--	-3.31	0.24	1.00	0.19	3.14	0.12	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-212164	25007	4240	-7478	--	--	--	-2.86	0.20	1.00	0.34	2.81	0.24	--	--	
½	1B	-257883	25007	4240	-8705	--	--	--	-3.48	0.25	1.00	0.34	3.27	0.21	--	--	
½	1C	-212164	25007	-827	-7478	--	--	--	-2.86	0.20	1.00	0.34	2.81	0.24	--	--	
½	1D	-257883	25007	-827	-8705	--	--	--	-3.48	0.25	1.00	0.34	3.27	0.21	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-210912	26936	3751	-7371	--	--	--	-2.85	0.20	1.00	0.36	2.79	0.26	--	--	
½	1J	-259134	26936	3751	-8811	--	--	--	-3.50	0.25	1.00	0.36	3.28	0.22	--	--	
½	1K	-210912	26936	-338	-7371	--	--	--	-2.85	0.20	1.00	0.36	2.79	0.26	--	--	
½	1L	-259134	26936	-338	-8811	--	--	--	-3.50	0.25	1.00	0.36	3.28	0.22	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-59283	15313	808	-403	--	--	--	-3.20	0.23	1.00	0.83	3.06	0.54	0.01	0.03	
0	1B	-73775	15313	808	-104	--	--	--	-3.98	0.28	1.00	0.83	3.65	0.45	0.00	0.03	
0	1C	-59283	15313	-259	-403	--	--	--	-3.20	0.23	1.00	0.83	3.06	0.54	0.01	0.01	
0	1D	-73775	15313	-259	-104	--	--	--	-3.98	0.28	1.00	0.83	3.65	0.45	0.00	0.01	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-59037	16045	807	-408	--	--	--	-3.19	0.23	1.00	0.87	3.05	0.57	0.01	0.03	
0	1J	-74021	16045	807	-99	--	--	--	-4.00	0.29	1.00	0.87	3.66	0.47	0.00	0.03	
0	1K	-59037	16045	-258	-408	--	--	--	-3.19	0.23	1.00	0.87	3.05	0.57	0.01	0.01	
0	1L	-74021	16045	-258	-99	--	--	--	-4.00	0.29	1.00	0.87	3.66	0.47	0.00	0.01	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 21 Descrizione: Maschio murario n. 21 su Cortile
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-18427	2290	-277	0	--	--	--	-2.26	0.16	1.00	0.28	2.35	0.24	--	--	
l	1B	-24168	2290	-277	0	--	--	--	-2.96	0.21	1.00	0.28	2.88	0.19	--	--	
l	1C	-18427	2290	-668	0	--	--	--	-2.26	0.16	1.00	0.28	2.35	0.24	--	--	
l	1D	-24168	2290	-668	0	--	--	--	-2.96	0.21	1.00	0.28	2.88	0.19	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-18238	2408	-303	0	--	--	--	-2.24	0.16	1.00	0.30	2.34	0.25	--	--	
l	1J	-24357	2408	-303	0	--	--	--	-2.98	0.21	1.00	0.30	2.90	0.20	--	--	
l	1K	-18238	2408	-643	0	--	--	--	-2.24	0.16	1.00	0.30	2.34	0.25	--	--	
l	1L	-24357	2408	-643	0	--	--	--	-2.98	0.21	1.00	0.30	2.90	0.20	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-81621	9061	-4464	0	--	--	--	-2.50	0.18	1.00	0.28	2.54	0.22	--	--	
½	1B	-101783	9061	-4464	0	--	--	--	-3.12	0.22	1.00	0.28	3.00	0.19	--	--	
½	1C	-81621	9061	-7683	0	--	--	--	-2.50	0.18	1.00	0.28	2.54	0.22	--	--	
½	1D	-101783	9061	-7683	0	--	--	--	-3.12	0.22	1.00	0.28	3.00	0.19	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-81416	9752	-4337	0	--	--	--	-2.49	0.18	1.00	0.30	2.53	0.24	--	--	
½	1J	-101989	9752	-4337	0	--	--	--	-3.12	0.22	1.00	0.30	3.00	0.20	--	--	
½	1K	-81416	9752	-7809	0	--	--	--	-2.49	0.18	1.00	0.30	2.53	0.24	--	--	
½	1L	-101989	9752	-7809	0	--	--	--	-3.12	0.22	1.00	0.30	3.00	0.20	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-25565	1006	-1048	0	--	--	--	-3.13	0.22	1.00	0.12	3.01	0.08	0.00	0.09	
0	1B	-32534	1006	-1048	0	--	--	--	-3.99	0.28	1.00	0.12	3.65	0.07	0.00	0.08	
0	1C	-25565	1006	-1566	0	--	--	--	-3.13	0.22	1.00	0.12	3.01	0.08	0.00	0.13	
0	1D	-32534	1006	-1566	0	--	--	--	-3.99	0.28	1.00	0.12	3.65	0.07	0.00	0.11	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-25554	1104	-980	0	--	--	--	-3.13	0.22	1.00	0.14	3.01	0.09	0.00	0.08	
0	1J	-32545	1104	-980	0	--	--	--	-3.99	0.28	1.00	0.14	3.65	0.07	0.00	0.07	
0	1K	-25554	1104	-1633	0	--	--	--	-3.13	0.22	1.00	0.14	3.01	0.09	0.00	0.14	
0	1L	-32545	1104	-1633	0	--	--	--	-3.99	0.28	1.00	0.14	3.65	0.07	0.00	0.12	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 22 Descrizione: Maschio murario n. 22 su Cortile
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-35589	3980	-328	-465	--	--	--	-1.87	0.13	1.00	0.21	2.06	0.20	--	--	
l	1B	-45804	3980	-328	-328	--	--	--	-2.40	0.17	1.00	0.21	2.46	0.17	--	--	
l	1C	-35589	3980	-2117	-465	--	--	--	-1.87	0.13	1.00	0.21	2.06	0.20	--	--	
l	1D	-45804	3980	-2117	-328	--	--	--	-2.40	0.17	1.00	0.21	2.46	0.17	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-36007	3841	-737	-365	--	--	--	-1.89	0.13	1.00	0.20	2.08	0.19	--	--	
l	1J	-45386	3841	-737	-427	--	--	--	-2.38	0.17	1.00	0.20	2.45	0.16	--	--	
l	1K	-36007	3841	-1709	-365	--	--	--	-1.89	0.13	1.00	0.20	2.08	0.19	--	--	
l	1L	-45386	3841	-1709	-427	--	--	--	-2.38	0.17	1.00	0.20	2.45	0.16	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-355876	34853	-4085	-1479	--	--	--	-2.80	0.20	1.00	0.27	2.76	0.20	--	--	
½	1B	-483178	34853	-4085	2908	--	--	--	-3.80	0.27	1.00	0.27	3.51	0.16	--	--	
½	1C	-355876	34853	-22176	-1479	--	--	--	-2.80	0.20	1.00	0.27	2.76	0.20	--	--	
½	1D	-483178	34853	-22176	2908	--	--	--	-3.80	0.27	1.00	0.27	3.51	0.16	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-363940	33270	-8115	-427	--	--	--	-2.86	0.20	1.00	0.26	2.81	0.19	--	--	
½	1J	-475114	33270	-8115	1856	--	--	--	-3.74	0.27	1.00	0.26	3.46	0.15	--	--	
½	1K	-363940	33270	-18146	-427	--	--	--	-2.86	0.20	1.00	0.26	2.81	0.19	--	--	
½	1L	-475114	33270	-18146	1856	--	--	--	-3.74	0.27	1.00	0.26	3.46	0.15	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-84583	14020	497	10180	--	--	--	-4.44	0.32	1.00	0.74	3.99	0.37	0.26	0.01	
0	1B	-108553	14020	497	13102	--	--	--	-5.70	0.41	1.00	0.74	4.93	0.30	0.31	0.01	
0	1C	-84583	14020	-19	10180	--	--	--	-4.44	0.32	1.00	0.74	3.99	0.37	0.26	0.00	
0	1D	-108553	14020	-19	13102	--	--	--	-5.70	0.41	1.00	0.74	4.93	0.30	0.31	0.00	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-84282	14142	411	9825	--	--	--	-4.42	0.32	1.00	0.74	3.98	0.37	0.25	0.01	
0	1J	-108854	14142	411	13456	--	--	--	-5.71	0.41	1.00	0.74	4.94	0.30	0.32	0.01	
0	1K	-84282	14142	67	9825	--	--	--	-4.42	0.32	1.00	0.74	3.98	0.37	0.25	0.00	
0	1L	-108854	14142	67	13456	--	--	--	-5.71	0.41	1.00	0.74	4.94	0.30	0.32	0.00	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 23 Descrizione: Maschio murario n. 23 su Cortile
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-47484	5505	245	322	--	--	--	-2.34	0.17	1.00	0.27	2.42	0.22	--	--	
l	1B	-52963	5505	245	-193	--	--	--	-2.61	0.19	1.00	0.27	2.62	0.21	--	--	
l	1C	-47484	5505	-1590	322	--	--	--	-2.34	0.17	1.00	0.27	2.42	0.22	--	--	
l	1D	-52963	5505	-1590	-193	--	--	--	-2.61	0.19	1.00	0.27	2.62	0.21	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-47187	4973	4	266	--	--	--	-2.33	0.17	1.00	0.25	2.40	0.20	--	--	
l	1J	-53260	4973	4	-137	--	--	--	-2.63	0.19	1.00	0.25	2.63	0.19	--	--	
l	1K	-47187	4973	-1350	266	--	--	--	-2.33	0.17	1.00	0.25	2.40	0.20	--	--	
l	1L	-53260	4973	-1350	-137	--	--	--	-2.63	0.19	1.00	0.25	2.63	0.19	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-271338	47908	814	-8071	--	--	--	-3.34	0.24	1.00	0.59	3.17	0.37	--	--	
½	1B	-331142	47908	814	-8821	--	--	--	-4.08	0.29	1.00	0.59	3.72	0.32	--	--	
½	1C	-271338	47908	-7215	-8071	--	--	--	-3.34	0.24	1.00	0.59	3.17	0.37	--	--	
½	1D	-331142	47908	-7215	-8821	--	--	--	-4.08	0.29	1.00	0.59	3.72	0.32	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-272094	42625	-354	-7763	--	--	--	-3.35	0.24	1.00	0.53	3.18	0.33	--	--	
½	1J	-330386	42625	-354	-9129	--	--	--	-4.07	0.29	1.00	0.53	3.71	0.28	--	--	
½	1K	-272094	42625	-6047	-7763	--	--	--	-3.35	0.24	1.00	0.53	3.18	0.33	--	--	
½	1L	-330386	42625	-6047	-9129	--	--	--	-4.07	0.29	1.00	0.53	3.71	0.28	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-81706	31033	-18	-9989	--	--	--	-4.03	0.29	1.00	1.53	3.68	0.83	0.23	0.00	
0	1B	-123469	31033	-18	-19528	--	--	--	-6.09	0.43	1.00	1.53	5.23	0.59	0.41	0.00	
0	1C	-81706	31033	-420	-9989	--	--	--	-4.03	0.29	1.00	1.53	3.68	0.83	0.23	0.01	
0	1D	-123469	31033	-420	-19528	--	--	--	-6.09	0.43	1.00	1.53	5.23	0.59	0.41	0.01	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-84297	29549	-69	-10706	--	--	--	-4.16	0.30	1.00	1.46	3.78	0.77	0.25	0.00	
0	1J	-120877	29549	-69	-18811	--	--	--	-5.96	0.43	1.00	1.46	5.13	0.57	0.39	0.00	
0	1K	-84297	29549	-368	-10706	--	--	--	-4.16	0.30	1.00	1.46	3.78	0.77	0.25	0.01	
0	1L	-120877	29549	-368	-18811	--	--	--	-5.96	0.43	1.00	1.46	5.13	0.57	0.39	0.01	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 24 Descrizione: Maschio murario n. 24 su Cortile
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-87695	27090	5650	553	--	--	--	-2.48	0.18	1.00	0.77	2.52	0.61	--	--	
l	1B	-134840	27090	5650	-4259	--	--	--	-3.81	0.27	1.00	0.77	3.52	0.44	--	--	
l	1C	-87695	27090	-3368	553	--	--	--	-2.48	0.18	1.00	0.77	2.52	0.61	--	--	
l	1D	-134840	27090	-3368	-4259	--	--	--	-3.81	0.27	1.00	0.77	3.52	0.44	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-92064	24510	4505	298	--	--	--	-2.60	0.19	1.00	0.69	2.61	0.53	--	--	
l	1J	-130471	24510	4505	-4004	--	--	--	-3.68	0.26	1.00	0.69	3.42	0.40	--	--	
l	1K	-92064	24510	-2223	298	--	--	--	-2.60	0.19	1.00	0.69	2.61	0.53	--	--	
l	1L	-130471	24510	-2223	-4004	--	--	--	-3.68	0.26	1.00	0.69	3.42	0.40	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-394847	86321	8089	2742	--	--	--	-2.79	0.20	1.00	0.61	2.75	0.44	--	--	
½	1B	-540932	86321	8089	-2283	--	--	--	-3.82	0.27	1.00	0.61	3.52	0.35	--	--	
½	1C	-394847	86321	-10664	2742	--	--	--	-2.79	0.20	1.00	0.61	2.75	0.44	--	--	
½	1D	-540932	86321	-10664	-2283	--	--	--	-3.82	0.27	1.00	0.61	3.52	0.35	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-406072	77065	5783	2075	--	--	--	-2.87	0.20	1.00	0.54	2.81	0.39	--	--	
½	1J	-529707	77065	5783	-1616	--	--	--	-3.74	0.27	1.00	0.54	3.46	0.31	--	--	
½	1K	-406072	77065	-8357	2075	--	--	--	-2.87	0.20	1.00	0.54	2.81	0.39	--	--	
½	1L	-529707	77065	-8357	-1616	--	--	--	-3.74	0.27	1.00	0.54	3.46	0.31	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-111199	18623	101	-442	--	--	--	-3.14	0.22	1.00	0.53	3.02	0.35	0.00	0.00	
0	1B	-141271	18623	101	-1567	--	--	--	-3.99	0.28	1.00	0.53	3.65	0.29	0.01	0.00	
0	1C	-111199	18623	-1530	-442	--	--	--	-3.14	0.22	1.00	0.53	3.02	0.35	0.00	0.03	
0	1D	-141271	18623	-1530	-1567	--	--	--	-3.99	0.28	1.00	0.53	3.65	0.29	0.01	0.03	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-112724	16293	-163	-585	--	--	--	-3.18	0.23	1.00	0.46	3.05	0.30	0.01	0.00	
0	1J	-139747	16293	-163	-1424	--	--	--	-3.95	0.28	1.00	0.46	3.62	0.25	0.01	0.00	
0	1K	-112724	16293	-1266	-585	--	--	--	-3.18	0.23	1.00	0.46	3.05	0.30	0.01	0.02	
0	1L	-139747	16293	-1266	-1424	--	--	--	-3.95	0.28	1.00	0.46	3.62	0.25	0.01	0.02	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 25 Descrizione: Maschio murario n. 25 su Cortile
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-34982	11351	1038	-325	--	--	--	-2.17	0.16	1.00	0.70	2.29	0.62	--	--	
l	1B	-41445	11351	1038	-533	--	--	--	-2.57	0.18	1.00	0.70	2.59	0.54	--	--	
l	1C	-34982	11351	-2519	-325	--	--	--	-2.17	0.16	1.00	0.70	2.29	0.62	--	--	
l	1D	-41445	11351	-2519	-533	--	--	--	-2.57	0.18	1.00	0.70	2.59	0.54	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-34875	9719	413	-358	--	--	--	-2.16	0.15	1.00	0.60	2.28	0.53	--	--	
l	1J	-41552	9719	413	-499	--	--	--	-2.58	0.18	1.00	0.60	2.59	0.46	--	--	
l	1K	-34875	9719	-1893	-358	--	--	--	-2.16	0.15	1.00	0.60	2.28	0.53	--	--	
l	1L	-41552	9719	-1893	-499	--	--	--	-2.58	0.18	1.00	0.60	2.59	0.46	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-168834	39831	2405	-772	--	--	--	-2.62	0.19	1.00	0.62	2.62	0.47	--	--	
½	1B	-204867	39831	2405	-1583	--	--	--	-3.18	0.23	1.00	0.62	3.04	0.41	--	--	
½	1C	-168834	39831	-3704	-772	--	--	--	-2.62	0.19	1.00	0.62	2.62	0.47	--	--	
½	1D	-204867	39831	-3704	-1583	--	--	--	-3.18	0.23	1.00	0.62	3.04	0.41	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-169534	33484	1511	-903	--	--	--	-2.63	0.19	1.00	0.52	2.63	0.39	--	--	
½	1J	-204167	33484	1511	-1452	--	--	--	-3.17	0.23	1.00	0.52	3.03	0.34	--	--	
½	1K	-169534	33484	-2811	-903	--	--	--	-2.63	0.19	1.00	0.52	2.63	0.39	--	--	
½	1L	-204167	33484	-2811	-1452	--	--	--	-3.17	0.23	1.00	0.52	3.03	0.34	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-49908	8556	-410	-179	--	--	--	-3.10	0.22	1.00	0.53	2.98	0.36	0.01	0.02	
0	1B	-60016	8556	-410	-201	--	--	--	-3.72	0.27	1.00	0.53	3.45	0.31	0.01	0.02	
0	1C	-49908	8556	-780	-179	--	--	--	-3.10	0.22	1.00	0.53	2.98	0.36	0.01	0.03	
0	1D	-60016	8556	-780	-201	--	--	--	-3.72	0.27	1.00	0.53	3.45	0.31	0.01	0.03	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-50145	7080	-488	-169	--	--	--	-3.11	0.22	1.00	0.44	2.99	0.29	0.01	0.02	
0	1J	-59779	7080	-488	-212	--	--	--	-3.71	0.26	1.00	0.44	3.44	0.26	0.01	0.02	
0	1K	-50145	7080	-701	-169	--	--	--	-3.11	0.22	1.00	0.44	2.99	0.29	0.01	0.03	
0	1L	-59779	7080	-701	-212	--	--	--	-3.71	0.26	1.00	0.44	3.44	0.26	0.01	0.03	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 26 Descrizione: Maschio murario n. 26 su Cortile
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	1A	-116248	11476	7694	985	--	--	--	-2.51	0.18	1.00	0.25	2.54	0.19	--	--	
l	1B	-127188	11476	7694	-2141	--	--	--	-2.75	0.20	1.00	0.25	2.72	0.18	--	--	
l	1C	-116248	11476	-12130	985	--	--	--	-2.51	0.18	1.00	0.25	2.54	0.19	--	--	
l	1D	-127188	11476	-12130	-2141	--	--	--	-2.75	0.20	1.00	0.25	2.72	0.18	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-115804	8917	3727	1335	--	--	--	-2.50	0.18	1.00	0.19	2.54	0.15	--	--	
l	1J	-127632	8917	3727	-2491	--	--	--	-2.76	0.20	1.00	0.19	2.73	0.14	--	--	
l	1K	-115804	8917	-8162	1335	--	--	--	-2.50	0.18	1.00	0.19	2.54	0.15	--	--	
l	1L	-127632	8917	-8162	-2491	--	--	--	-2.76	0.20	1.00	0.19	2.73	0.14	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-508585	59637	11230	-4263	--	--	--	-2.75	0.20	1.00	0.32	2.72	0.24	--	--	
½	1B	-557522	59637	11230	-9063	--	--	--	-3.01	0.22	1.00	0.32	2.92	0.22	--	--	
½	1C	-508585	59637	-18539	-4263	--	--	--	-2.75	0.20	1.00	0.32	2.72	0.24	--	--	
½	1D	-557522	59637	-18539	-9063	--	--	--	-3.01	0.22	1.00	0.32	2.92	0.22	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-503774	44785	5381	-3121	--	--	--	-2.72	0.19	1.00	0.24	2.70	0.18	--	--	
½	1J	-562333	44785	5381	-10206	--	--	--	-3.04	0.22	1.00	0.24	2.94	0.16	--	--	
½	1K	-503774	44785	-12690	-3121	--	--	--	-2.72	0.19	1.00	0.24	2.70	0.18	--	--	
½	1L	-562333	44785	-12690	-10206	--	--	--	-3.04	0.22	1.00	0.24	2.94	0.16	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-144187	16533	-5	-1143	--	--	--	-3.12	0.22	1.00	0.36	3.00	0.24	0.01	0.00	
0	1B	-159683	16533	-5	-1986	--	--	--	-3.45	0.25	1.00	0.36	3.25	0.22	0.01	0.00	
0	1C	-144187	16533	-1912	-1143	--	--	--	-3.12	0.22	1.00	0.36	3.00	0.24	0.01	0.03	
0	1D	-159683	16533	-1912	-1986	--	--	--	-3.45	0.25	1.00	0.36	3.25	0.22	0.01	0.03	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-142955	12001	-374	-799	--	--	--	-3.09	0.22	1.00	0.26	2.98	0.17	0.00	0.01	
0	1J	-160914	12001	-374	-2329	--	--	--	-3.48	0.25	1.00	0.26	3.27	0.16	0.01	0.01	
0	1K	-142955	12001	-1542	-799	--	--	--	-3.09	0.22	1.00	0.26	2.98	0.17	0.00	0.02	
0	1L	-160914	12001	-1542	-2329	--	--	--	-3.48	0.25	1.00	0.26	3.27	0.16	0.01	0.02	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 27 Descrizione: Maschio murario n. 27 su Cortile
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-25226	6471	4187	0	--	--	--	-2.11	0.15	1.00	0.54	2.24	0.48	--	--	
l	1B	-32669	6471	4187	0	--	--	--	-2.73	0.19	1.00	0.54	2.71	0.40	--	--	
l	1C	-25226	6471	-4072	0	--	--	--	-2.11	0.15	1.00	0.54	2.24	0.48	--	--	
l	1D	-32669	6471	-4072	0	--	--	--	-2.73	0.19	1.00	0.54	2.71	0.40	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-26998	5712	2479	0	--	--	--	-2.26	0.16	1.00	0.48	2.35	0.41	--	--	
l	1J	-30897	5712	2479	0	--	--	--	-2.58	0.18	1.00	0.48	2.60	0.37	--	--	
l	1K	-26998	5712	-2364	0	--	--	--	-2.26	0.16	1.00	0.48	2.35	0.41	--	--	
l	1L	-30897	5712	-2364	0	--	--	--	-2.58	0.18	1.00	0.48	2.60	0.37	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-122249	26772	4377	0	--	--	--	-2.55	0.18	1.00	0.56	2.58	0.43	--	--	
½	1B	-139354	26772	4377	0	--	--	--	-2.91	0.21	1.00	0.56	2.84	0.39	--	--	
½	1C	-122249	26772	-7365	0	--	--	--	-2.55	0.18	1.00	0.56	2.58	0.43	--	--	
½	1D	-139354	26772	-7365	0	--	--	--	-2.91	0.21	1.00	0.56	2.84	0.39	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-123936	20112	1891	0	--	--	--	-2.59	0.18	1.00	0.42	2.60	0.32	--	--	
½	1J	-137667	20112	1891	0	--	--	--	-2.88	0.21	1.00	0.42	2.82	0.30	--	--	
½	1K	-123936	20112	-4880	0	--	--	--	-2.59	0.18	1.00	0.42	2.60	0.32	--	--	
½	1L	-137667	20112	-4880	0	--	--	--	-2.88	0.21	1.00	0.42	2.82	0.30	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-36338	6122	-62	0	--	--	--	-3.04	0.22	1.00	0.51	2.94	0.35	0.00	0.00	
0	1B	-42814	6122	-62	0	--	--	--	-3.58	0.26	1.00	0.51	3.34	0.31	0.00	0.00	
0	1C	-36338	6122	-675	0	--	--	--	-3.04	0.22	1.00	0.51	2.94	0.35	0.00	0.04	
0	1D	-42814	6122	-675	0	--	--	--	-3.58	0.26	1.00	0.51	3.34	0.31	0.00	0.04	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-37276	4305	-192	0	--	--	--	-3.11	0.22	1.00	0.36	3.00	0.24	0.00	0.01	
0	1J	-41876	4305	-192	0	--	--	--	-3.50	0.25	1.00	0.36	3.28	0.22	0.00	0.01	
0	1K	-37276	4305	-545	0	--	--	--	-3.11	0.22	1.00	0.36	3.00	0.24	0.00	0.03	
0	1L	-41876	4305	-545	0	--	--	--	-3.50	0.25	1.00	0.36	3.28	0.22	0.00	0.03	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 28 Descrizione: Maschio murario n. 28 su cortile
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-78267	17796	15134	5149	--	--	--	-2.44	0.17	1.00	0.55	2.49	0.45	--	--	
l	1B	-143988	17796	15134	-6863	--	--	--	-4.49	0.32	1.00	0.55	4.03	0.28	--	--	
l	1C	-78267	17796	-14073	5149	--	--	--	-2.44	0.17	1.00	0.55	2.49	0.45	--	--	
l	1D	-143988	17796	-14073	-6863	--	--	--	-4.49	0.32	1.00	0.55	4.03	0.28	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-91368	14412	7743	3162	--	--	--	-2.85	0.20	1.00	0.45	2.80	0.32	--	--	
l	1J	-130887	14412	7743	-4876	--	--	--	-4.08	0.29	1.00	0.45	3.72	0.24	--	--	
l	1K	-91368	14412	-6683	3162	--	--	--	-2.85	0.20	1.00	0.45	2.80	0.32	--	--	
l	1L	-130887	14412	-6683	-4876	--	--	--	-4.08	0.29	1.00	0.45	3.72	0.24	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-324327	66032	19950	6595	--	--	--	-2.53	0.18	1.00	0.51	2.56	0.40	--	--	
½	1B	-485022	66032	19950	5705	--	--	--	-3.78	0.27	1.00	0.51	3.50	0.29	--	--	
½	1C	-324327	66032	-13365	6595	--	--	--	-2.53	0.18	1.00	0.51	2.56	0.40	--	--	
½	1D	-485022	66032	-13365	5705	--	--	--	-3.78	0.27	1.00	0.51	3.50	0.29	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-358647	43891	12696	7364	--	--	--	-2.80	0.20	1.00	0.34	2.76	0.25	--	--	
½	1J	-450702	43891	12696	4936	--	--	--	-3.51	0.25	1.00	0.34	3.30	0.21	--	--	
½	1K	-358647	43891	-6111	7364	--	--	--	-2.80	0.20	1.00	0.34	2.76	0.25	--	--	
½	1L	-450702	43891	-6111	4936	--	--	--	-3.51	0.25	1.00	0.34	3.30	0.21	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-87220	16038	570	-592	--	--	--	-2.72	0.19	1.00	0.50	2.70	0.37	0.01	0.01	
0	1B	-116737	16038	570	-194	--	--	--	-3.64	0.26	1.00	0.50	3.39	0.30	0.00	0.01	
0	1C	-87220	16038	-1251	-592	--	--	--	-2.72	0.19	1.00	0.50	2.70	0.37	0.01	0.03	
0	1D	-116737	16038	-1251	-194	--	--	--	-3.64	0.26	1.00	0.50	3.39	0.30	0.00	0.02	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-93991	9522	175	-379	--	--	--	-2.93	0.21	1.00	0.30	2.86	0.21	0.00	0.00	
0	1J	-109966	9522	175	-406	--	--	--	-3.43	0.24	1.00	0.30	3.23	0.18	0.00	0.00	
0	1K	-93991	9522	-855	-379	--	--	--	-2.93	0.21	1.00	0.30	2.86	0.21	0.00	0.02	
0	1L	-109966	9522	-855	-406	--	--	--	-3.43	0.24	1.00	0.30	3.23	0.18	0.00	0.02	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 94 Descrizione: Maschio murario n. 94 interrato
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-10977	6473	413	-7267	--	--	--	-0.64	0.05	1.00	0.38	1.14	0.66	--	--	
l	1B	-11973	6473	413	-7535	--	--	--	-0.69	0.05	1.00	0.38	1.18	0.64	--	--	
l	1C	-10977	6473	-436	-7267	--	--	--	-0.64	0.05	1.00	0.38	1.14	0.66	--	--	
l	1D	-11973	6473	-436	-7535	--	--	--	-0.69	0.05	1.00	0.38	1.18	0.64	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-11067	6589	314	-7362	--	--	--	-0.64	0.05	1.00	0.38	1.14	0.67	--	--	
l	1J	-11883	6589	314	-7441	--	--	--	-0.69	0.05	1.00	0.38	1.18	0.65	--	--	
l	1K	-11067	6589	-337	-7362	--	--	--	-0.64	0.05	1.00	0.38	1.14	0.67	--	--	
l	1L	-11883	6589	-337	-7441	--	--	--	-0.69	0.05	1.00	0.38	1.18	0.65	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-186223	25907	2137	-38879	--	--	--	-1.86	0.13	1.00	0.26	2.05	0.25	--	--	
½	1B	-209888	25907	2137	-34802	--	--	--	-2.09	0.15	1.00	0.26	2.23	0.23	--	--	
½	1C	-186223	25907	-2374	-38879	--	--	--	-1.86	0.13	1.00	0.26	2.05	0.25	--	--	
½	1D	-209888	25907	-2374	-34802	--	--	--	-2.09	0.15	1.00	0.26	2.23	0.23	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-190710	23361	1600	-38327	--	--	--	-1.90	0.14	1.00	0.23	2.09	0.22	--	--	
½	1J	-205401	23361	1600	-35353	--	--	--	-2.05	0.15	1.00	0.23	2.20	0.21	--	--	
½	1K	-190710	23361	-1837	-38327	--	--	--	-1.90	0.14	1.00	0.23	2.09	0.22	--	--	
½	1L	-205401	23361	-1837	-35353	--	--	--	-2.05	0.15	1.00	0.23	2.20	0.21	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-48951	13030	531	-1506	--	--	--	-2.84	0.20	1.00	0.76	2.79	0.54	0.04	0.03	
0	1B	-60194	13030	531	1557	--	--	--	-3.49	0.25	1.00	0.76	3.28	0.46	0.04	0.03	
0	1C	-48951	13030	-375	-1506	--	--	--	-2.84	0.20	1.00	0.76	2.79	0.54	0.04	0.02	
0	1D	-60194	13030	-375	1557	--	--	--	-3.49	0.25	1.00	0.76	3.28	0.46	0.04	0.02	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-51785	12010	387	-721	--	--	--	-3.00	0.21	1.00	0.70	2.91	0.48	0.02	0.02	
0	1J	-57359	12010	387	771	--	--	--	-3.33	0.24	1.00	0.70	3.15	0.44	0.02	0.02	
0	1K	-51785	12010	-230	-721	--	--	--	-3.00	0.21	1.00	0.70	2.91	0.48	0.02	0.01	
0	1L	-57359	12010	-230	771	--	--	--	-3.33	0.24	1.00	0.70	3.15	0.44	0.02	0.01	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 95 Descrizione: Maschio murario n. 95 pilastro interrato
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	368	4056	132	-214	NON	Verificato.	Sforzo	normale di trazione								
l	1B	-2618	4056	132	605	--	--	--	-0.13	0.01	1.00	0.21	0.76	0.54	--	--	
l	1C	368	4056	-132	-214	NON	Verificato.	Sforzo	normale di trazione								
l	1D	-2618	4056	-132	605	--	--	--	-0.13	0.01	1.00	0.21	0.76	0.54	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-329	3697	147	-23	--	--	--	-0.02	0.00	1.00	0.19	0.67	0.56	--	--	
l	1J	-1920	3697	147	414	--	--	--	-0.10	0.01	1.00	0.19	0.73	0.51	--	--	
l	1K	-329	3697	-147	-23	--	--	--	-0.02	0.00	1.00	0.19	0.67	0.56	--	--	
l	1L	-1920	3697	-147	414	--	--	--	-0.10	0.01	1.00	0.19	0.73	0.51	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-161211	21815	1484	4582	--	--	--	-1.36	0.10	1.00	0.18	1.68	0.22	--	--	
½	1B	-193482	21815	1484	8397	--	--	--	-1.63	0.12	1.00	0.18	1.89	0.20	--	--	
½	1C	-161211	21815	-2149	4582	--	--	--	-1.36	0.10	1.00	0.18	1.68	0.22	--	--	
½	1D	-193482	21815	-2149	8397	--	--	--	-1.63	0.12	1.00	0.18	1.89	0.20	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-169054	19374	1291	5567	--	--	--	-1.43	0.10	1.00	0.16	1.73	0.19	--	--	
½	1J	-185639	19374	1291	7413	--	--	--	-1.57	0.11	1.00	0.16	1.84	0.18	--	--	
½	1K	-169054	19374	-1956	5567	--	--	--	-1.43	0.10	1.00	0.16	1.73	0.19	--	--	
½	1L	-185639	19374	-1956	7413	--	--	--	-1.57	0.11	1.00	0.16	1.84	0.18	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-42964	3449	113	1289	--	--	--	-2.18	0.16	1.00	0.17	2.29	0.15	0.03	0.01	
0	1B	-55644	3449	113	738	--	--	--	-2.82	0.20	1.00	0.17	2.77	0.13	0.02	0.01	
0	1C	-42964	3449	-118	1289	--	--	--	-2.18	0.16	1.00	0.17	2.29	0.15	0.03	0.01	
0	1D	-55644	3449	-118	738	--	--	--	-2.82	0.20	1.00	0.17	2.77	0.13	0.02	0.01	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-46135	2911	89	1150	--	--	--	-2.34	0.17	1.00	0.15	2.41	0.12	0.03	0.01	
0	1J	-52473	2911	89	877	--	--	--	-2.66	0.19	1.00	0.15	2.65	0.11	0.02	0.00	
0	1K	-46135	2911	-94	1150	--	--	--	-2.34	0.17	1.00	0.15	2.41	0.12	0.03	0.01	
0	1L	-52473	2911	-94	877	--	--	--	-2.66	0.19	1.00	0.15	2.65	0.11	0.02	0.00	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 96 Descrizione: Maschio murario n. 96 pilastro interrato
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-88982	30030	548	-993	--	--	--	-5.36	0.38	1.00	1.81	4.68	0.77	--	--	
l	1B	-93480	30030	548	92	--	--	--	-5.63	0.40	1.00	1.81	4.88	0.74	--	--	
l	1C	-88982	30030	-731	-993	--	--	--	-5.36	0.38	1.00	1.81	4.68	0.77	--	--	
l	1D	-93480	30030	-731	92	--	--	--	-5.63	0.40	1.00	1.81	4.88	0.74	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-89296	29785	693	-721	--	--	--	-5.38	0.38	1.00	1.79	4.69	0.76	--	--	
l	1J	-93165	29785	693	-179	--	--	--	-5.61	0.40	1.00	1.79	4.87	0.74	--	--	
l	1K	-89296	29785	-875	-721	--	--	--	-5.38	0.38	1.00	1.79	4.69	0.76	--	--	
l	1L	-93165	29785	-875	-179	--	--	--	-5.61	0.40	1.00	1.79	4.87	0.74	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-697240	42486	1376	28050	--	--	--	-6.52	0.47	1.00	0.40	5.55	0.14	--	--	
½	1B	-735618	42486	1376	26988	--	--	--	-6.88	0.49	1.00	0.40	5.82	0.14	--	--	
½	1C	-697240	42486	-4849	28050	--	--	--	-6.52	0.47	1.00	0.40	5.55	0.14	--	--	
½	1D	-735618	42486	-4849	26988	--	--	--	-6.88	0.49	1.00	0.40	5.82	0.14	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-704702	39974	1531	27650	--	--	--	-6.59	0.47	1.00	0.37	5.61	0.13	--	--	
½	1J	-728156	39974	1531	27387	--	--	--	-6.81	0.49	1.00	0.37	5.77	0.13	--	--	
½	1K	-704702	39974	-5004	27650	--	--	--	-6.59	0.47	1.00	0.37	5.61	0.13	--	--	
½	1L	-728156	39974	-5004	27387	--	--	--	-6.81	0.49	1.00	0.37	5.77	0.13	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-121035	9296	87	19	--	--	--	-7.29	0.52	1.00	0.56	6.13	0.18	0.00	0.00	
0	1B	-133801	9296	87	259	--	--	--	-8.06	0.58	1.00	0.56	6.70	0.17	0.01	0.00	
0	1C	-121035	9296	-122	19	--	--	--	-7.29	0.52	1.00	0.56	6.13	0.18	0.00	0.01	
0	1D	-133801	9296	-122	259	--	--	--	-8.06	0.58	1.00	0.56	6.70	0.17	0.01	0.01	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-124270	8812	70	78	--	--	--	-7.48	0.53	1.00	0.53	6.27	0.17	0.00	0.00	
0	1J	-130566	8812	70	201	--	--	--	-7.86	0.56	1.00	0.53	6.56	0.16	0.00	0.00	
0	1K	-124270	8812	-105	78	--	--	--	-7.48	0.53	1.00	0.53	6.27	0.17	0.00	0.01	
0	1L	-130566	8812	-105	201	--	--	--	-7.86	0.56	1.00	0.53	6.56	0.16	0.00	0.01	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 97 Descrizione: Maschio murario n. 97 interrato
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	1A	-2783	10325	167	1771	--	--	--	-0.19	0.01	1.00	0.69	0.80	1.73	--	--	NON Verif.
l	1B	-14124	10325	167	7635	--	--	--	-0.94	0.07	1.00	0.69	1.37	1.01	--	--	NON Verif.
l	1C	-2783	10325	-0	1771	--	--	--	-0.19	0.01	1.00	0.69	0.80	1.73	--	--	NON Verif.
l	1D	-14124	10325	-0	7635	--	--	--	-0.94	0.07	1.00	0.69	1.37	1.01	--	--	NON Verif.
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-5695	8109	172	3277	--	--	--	-0.38	0.03	1.00	0.54	0.95	1.15	--	--	NON Verif.
l	1J	-11211	8109	172	6129	--	--	--	-0.75	0.05	1.00	0.54	1.22	0.89	--	--	
l	1K	-5695	8109	-5	3277	--	--	--	-0.38	0.03	1.00	0.54	0.95	1.15	--	--	NON Verif.
l	1L	-11211	8109	-5	6129	--	--	--	-0.75	0.05	1.00	0.54	1.22	0.89	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-221539	37763	2452	42463	--	--	--	-2.00	0.14	1.00	0.34	2.16	0.32	--	--	
½	1B	-333667	37763	2452	37372	--	--	--	-3.02	0.22	1.00	0.34	2.92	0.23	--	--	
½	1C	-221539	37763	506	42463	--	--	--	-2.00	0.14	1.00	0.34	2.16	0.32	--	--	
½	1D	-333667	37763	506	37372	--	--	--	-3.02	0.22	1.00	0.34	2.92	0.23	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-250131	28093	2265	41116	--	--	--	-2.26	0.16	1.00	0.25	2.36	0.22	--	--	
½	1J	-305075	28093	2265	38719	--	--	--	-2.76	0.20	1.00	0.25	2.73	0.19	--	--	
½	1K	-250131	28093	693	41116	--	--	--	-2.26	0.16	1.00	0.25	2.36	0.22	--	--	
½	1L	-305075	28093	693	38719	--	--	--	-2.76	0.20	1.00	0.25	2.73	0.19	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-41463	7126	-676	1574	--	--	--	-2.61	0.19	1.00	0.45	2.62	0.34	0.05	0.05	
0	1B	-65851	7126	-676	-131	--	--	--	-4.14	0.30	1.00	0.45	3.77	0.24	0.00	0.04	
0	1C	-41463	7126	-1168	1574	--	--	--	-2.61	0.19	1.00	0.45	2.62	0.34	0.05	0.08	
0	1D	-65851	7126	-1168	-131	--	--	--	-4.14	0.30	1.00	0.45	3.77	0.24	0.00	0.06	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-47604	6680	-644	1129	--	--	--	-2.99	0.21	1.00	0.42	2.91	0.29	0.03	0.04	
0	1J	-59709	6680	-644	314	--	--	--	-3.76	0.27	1.00	0.42	3.48	0.24	0.01	0.04	
0	1K	-47604	6680	-1200	1129	--	--	--	-2.99	0.21	1.00	0.42	2.91	0.29	0.03	0.08	
0	1L	-59709	6680	-1200	314	--	--	--	-3.76	0.27	1.00	0.42	3.48	0.24	0.01	0.07	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 98 Descrizione: Maschio murario n. 98 interrato
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-12995	7002	487	-8595	--	--	--	-0.75	0.05	1.00	0.40	1.22	0.66	--	--	
l	1B	-13840	7002	487	-8801	--	--	--	-0.79	0.06	1.00	0.40	1.26	0.64	--	--	
l	1C	-12995	7002	-593	-8595	--	--	--	-0.75	0.05	1.00	0.40	1.22	0.66	--	--	
l	1D	-13840	7002	-593	-8801	--	--	--	-0.79	0.06	1.00	0.40	1.26	0.64	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-13044	7124	420	-8659	--	--	--	-0.75	0.05	1.00	0.41	1.22	0.67	--	--	
l	1J	-13790	7124	420	-8737	--	--	--	-0.79	0.06	1.00	0.41	1.25	0.65	--	--	
l	1K	-13044	7124	-526	-8659	--	--	--	-0.75	0.05	1.00	0.41	1.22	0.67	--	--	
l	1L	-13790	7124	-526	-8737	--	--	--	-0.79	0.06	1.00	0.41	1.25	0.65	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-163378	23971	1826	-32406	--	--	--	-1.88	0.13	1.00	0.28	2.07	0.27	--	--	
½	1B	-190320	23971	1826	-26190	--	--	--	-2.19	0.16	1.00	0.28	2.31	0.24	--	--	
½	1C	-163378	23971	-2193	-32406	--	--	--	-1.88	0.13	1.00	0.28	2.07	0.27	--	--	
½	1D	-190320	23971	-2193	-26190	--	--	--	-2.19	0.16	1.00	0.28	2.31	0.24	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-169528	20971	1715	-31048	--	--	--	-1.95	0.14	1.00	0.24	2.13	0.23	--	--	
½	1J	-184169	20971	1715	-27548	--	--	--	-2.12	0.15	1.00	0.24	2.25	0.21	--	--	
½	1K	-169528	20971	-2083	-31048	--	--	--	-1.95	0.14	1.00	0.24	2.13	0.23	--	--	
½	1L	-184169	20971	-2083	-27548	--	--	--	-2.12	0.15	1.00	0.24	2.25	0.21	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-46564	13596	409	-1937	--	--	--	-2.67	0.19	1.00	0.78	2.66	0.59	0.06	0.02	
0	1B	-61221	13596	409	2452	--	--	--	-3.51	0.25	1.00	0.78	3.29	0.47	0.06	0.02	
0	1C	-46564	13596	-636	-1937	--	--	--	-2.67	0.19	1.00	0.78	2.66	0.59	0.06	0.04	
0	1D	-61221	13596	-636	2452	--	--	--	-3.51	0.25	1.00	0.78	3.29	0.47	0.06	0.03	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-49971	12388	327	-889	--	--	--	-2.87	0.20	1.00	0.71	2.81	0.51	0.03	0.02	
0	1J	-57814	12388	327	1404	--	--	--	-3.32	0.24	1.00	0.71	3.15	0.45	0.04	0.02	
0	1K	-49971	12388	-554	-889	--	--	--	-2.87	0.20	1.00	0.71	2.81	0.51	0.03	0.03	
0	1L	-57814	12388	-554	1404	--	--	--	-3.32	0.24	1.00	0.71	3.15	0.45	0.04	0.03	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 99 Descrizione: Maschio murario n. 99 pilastro interrato
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	1A	-1057	165	130	12	--	--	--	-0.05	0.00	1.00	0.01	0.70	0.02	--	--	
l	1B	-1217	165	130	30	--	--	--	-0.06	0.00	1.00	0.01	0.71	0.02	--	--	
l	1C	-1057	165	-130	12	--	--	--	-0.05	0.00	1.00	0.01	0.70	0.02	--	--	
l	1D	-1217	165	-130	30	--	--	--	-0.06	0.00	1.00	0.01	0.71	0.02	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-1057	153	164	2	--	--	--	-0.05	0.00	1.00	0.01	0.70	0.02	--	--	
l	1J	-1216	153	164	40	--	--	--	-0.06	0.00	1.00	0.01	0.71	0.02	--	--	
l	1K	-1057	153	-164	2	--	--	--	-0.05	0.00	1.00	0.01	0.70	0.02	--	--	
l	1L	-1216	153	-164	40	--	--	--	-0.06	0.00	1.00	0.01	0.71	0.02	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-141257	18348	775	-11479	--	--	--	-1.18	0.08	1.00	0.15	1.55	0.20	--	--	
½	1B	-171518	18348	775	-11248	--	--	--	-1.43	0.10	1.00	0.15	1.73	0.18	--	--	
½	1C	-141257	18348	-2561	-11479	--	--	--	-1.18	0.08	1.00	0.15	1.55	0.20	--	--	
½	1D	-171518	18348	-2561	-11248	--	--	--	-1.43	0.10	1.00	0.15	1.73	0.18	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-147885	16538	867	-11444	--	--	--	-1.24	0.09	1.00	0.14	1.59	0.17	--	--	
½	1J	-164890	16538	867	-11283	--	--	--	-1.38	0.10	1.00	0.14	1.69	0.16	--	--	
½	1K	-147885	16538	-2652	-11444	--	--	--	-1.24	0.09	1.00	0.14	1.59	0.17	--	--	
½	1L	-164890	16538	-2652	-11283	--	--	--	-1.38	0.10	1.00	0.14	1.69	0.16	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-37851	4456	84	533	--	--	--	-1.90	0.14	1.00	0.22	2.08	0.21	0.02	0.01	
0	1B	-54092	4456	84	594	--	--	--	-2.71	0.19	1.00	0.22	2.69	0.17	0.01	0.00	
0	1C	-37851	4456	-106	533	--	--	--	-1.90	0.14	1.00	0.22	2.08	0.21	0.02	0.01	
0	1D	-54092	4456	-106	594	--	--	--	-2.71	0.19	1.00	0.22	2.69	0.17	0.01	0.01	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-41496	3962	86	546	--	--	--	-2.08	0.15	1.00	0.20	2.22	0.18	0.02	0.01	
0	1J	-50447	3962	86	581	--	--	--	-2.53	0.18	1.00	0.20	2.56	0.16	0.01	0.00	
0	1K	-41496	3962	-108	546	--	--	--	-2.08	0.15	1.00	0.20	2.22	0.18	0.02	0.01	
0	1L	-50447	3962	-108	581	--	--	--	-2.53	0.18	1.00	0.20	2.56	0.16	0.01	0.01	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 100 Descrizione: Maschio murario n. 100 pilastro interrato
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-89059	30078	1180	-1051	--	--	--	-4.53	0.32	1.00	1.53	4.06	0.75	--	--	
l	1B	-98667	30078	1180	-1035	--	--	--	-5.02	0.36	1.00	1.53	4.42	0.69	--	--	
l	1C	-89059	30078	-394	-1051	--	--	--	-4.53	0.32	1.00	1.53	4.06	0.75	--	--	
l	1D	-98667	30078	-394	-1035	--	--	--	-5.02	0.36	1.00	1.53	4.42	0.69	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-90346	30119	1392	-1055	--	--	--	-4.59	0.33	1.00	1.53	4.11	0.75	--	--	
l	1J	-97380	30119	1392	-1031	--	--	--	-4.95	0.35	1.00	1.53	4.37	0.70	--	--	
l	1K	-90346	30119	-605	-1055	--	--	--	-4.59	0.33	1.00	1.53	4.11	0.75	--	--	
l	1L	-97380	30119	-605	-1031	--	--	--	-4.95	0.35	1.00	1.53	4.37	0.70	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-742513	44264	6703	4781	--	--	--	-5.89	0.42	1.00	0.35	5.08	0.14	--	--	
½	1B	-787878	44264	6703	4071	--	--	--	-6.25	0.45	1.00	0.35	5.35	0.13	--	--	
½	1C	-742513	44264	-1022	4781	--	--	--	-5.89	0.42	1.00	0.35	5.08	0.14	--	--	
½	1D	-787878	44264	-1022	4071	--	--	--	-6.25	0.45	1.00	0.35	5.35	0.13	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-750141	41283	7246	4457	--	--	--	-5.95	0.43	1.00	0.33	5.13	0.13	--	--	
½	1J	-780249	41283	7246	4395	--	--	--	-6.19	0.44	1.00	0.33	5.30	0.12	--	--	
½	1K	-750141	41283	-1566	4457	--	--	--	-5.95	0.43	1.00	0.33	5.13	0.13	--	--	
½	1L	-780249	41283	-1566	4395	--	--	--	-6.19	0.44	1.00	0.33	5.30	0.12	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-127322	11024	133	602	--	--	--	-6.47	0.46	1.00	0.56	5.52	0.20	0.01	0.00	
0	1B	-147306	11024	133	558	--	--	--	-7.49	0.54	1.00	0.56	6.28	0.18	0.01	0.01	
0	1C	-127322	11024	-73	602	--	--	--	-6.47	0.46	1.00	0.56	5.52	0.20	0.01	0.00	
0	1D	-147306	11024	-73	558	--	--	--	-7.49	0.54	1.00	0.56	6.28	0.18	0.01	0.00	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-131955	10492	140	578	--	--	--	-6.71	0.48	1.00	0.53	5.69	0.19	0.01	0.01	
0	1J	-142674	10492	140	583	--	--	--	-7.26	0.52	1.00	0.53	6.10	0.17	0.01	0.01	
0	1K	-131955	10492	-80	578	--	--	--	-6.71	0.48	1.00	0.53	5.69	0.19	0.01	0.00	
0	1L	-142674	10492	-80	583	--	--	--	-7.26	0.52	1.00	0.53	6.10	0.17	0.01	0.00	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 101 Descrizione: Maschio murario n. 101 interrato
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	1A	-8479	15096	1016	5496	--	--	--	-0.48	0.03	1.00	0.86	1.02	1.68	--	--	NON Verif.
l	1B	-19669	15096	1016	8289	--	--	--	-1.12	0.08	1.00	0.86	1.50	1.15	--	--	NON Verif.
l	1C	-8479	15096	-1224	5496	--	--	--	-0.48	0.03	1.00	0.86	1.02	1.68	--	--	NON Verif.
l	1D	-19669	15096	-1224	8289	--	--	--	-1.12	0.08	1.00	0.86	1.50	1.15	--	--	NON Verif.
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-11316	11185	459	6191	--	--	--	-0.64	0.05	1.00	0.64	1.14	1.11	--	--	NON Verif.
l	1J	-16832	11185	459	7593	--	--	--	-0.96	0.07	1.00	0.64	1.38	0.92	--	--	
l	1K	-11316	11185	-667	6191	--	--	--	-0.64	0.05	1.00	0.64	1.14	1.11	--	--	NON Verif.
l	1L	-16832	11185	-667	7593	--	--	--	-0.96	0.07	1.00	0.64	1.38	0.92	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-158167	20230	3563	21192	--	--	--	-1.78	0.13	1.00	0.23	2.00	0.23	--	--	
½	1B	-294710	20230	3563	12108	--	--	--	-3.32	0.24	1.00	0.23	3.15	0.14	--	--	
½	1C	-158167	20230	-2133	21192	--	--	--	-1.78	0.13	1.00	0.23	2.00	0.23	--	--	
½	1D	-294710	20230	-2133	12108	--	--	--	-3.32	0.24	1.00	0.23	3.15	0.14	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-192841	15819	2290	18844	--	--	--	-2.17	0.16	1.00	0.18	2.29	0.16	--	--	
½	1J	-260037	15819	2290	14457	--	--	--	-2.93	0.21	1.00	0.18	2.86	0.12	--	--	
½	1K	-192841	15819	-860	18844	--	--	--	-2.17	0.16	1.00	0.18	2.29	0.16	--	--	
½	1L	-260037	15819	-860	14457	--	--	--	-2.93	0.21	1.00	0.18	2.86	0.12	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-43994	5668	1558	690	--	--	--	-2.50	0.18	1.00	0.32	2.54	0.25	0.02	0.09	
0	1B	-72893	5668	1558	-958	--	--	--	-4.15	0.30	1.00	0.32	3.77	0.17	0.02	0.07	
0	1C	-43994	5668	-1064	690	--	--	--	-2.50	0.18	1.00	0.32	2.54	0.25	0.02	0.06	
0	1D	-72893	5668	-1064	-958	--	--	--	-4.15	0.30	1.00	0.32	3.77	0.17	0.02	0.05	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-51387	5348	970	251	--	--	--	-2.93	0.21	1.00	0.30	2.85	0.21	0.01	0.05	
0	1J	-65501	5348	970	-519	--	--	--	-3.73	0.27	1.00	0.30	3.46	0.18	0.01	0.05	
0	1K	-51387	5348	-476	251	--	--	--	-2.93	0.21	1.00	0.30	2.85	0.21	0.01	0.03	
0	1L	-65501	5348	-476	-519	--	--	--	-3.73	0.27	1.00	0.30	3.46	0.18	0.01	0.02	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 102 Descrizione: Maschio murario n. 102 interrato
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	1A	-1918	6175	280	1667	--	--	--	-0.15	0.01	1.00	0.48	0.77	1.25	--	--	NON Verif.
l	1B	-6682	6175	280	1870	--	--	--	-0.52	0.04	1.00	0.48	1.05	0.92	--	--	NON Verif.
l	1C	-1918	6175	-271	1667	--	--	--	-0.15	0.01	1.00	0.48	0.77	1.25	--	--	
l	1D	-6682	6175	-271	1870	--	--	--	-0.52	0.04	1.00	0.48	1.05	0.92	--	--	NON Verif.
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	NON Verif.
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	NON Verif.
l	1I	-3058	4366	251	1733	--	--	--	-0.24	0.02	1.00	0.34	0.84	0.82	--	--	
l	1J	-5542	4366	251	1804	--	--	--	-0.43	0.03	1.00	0.34	0.99	0.69	--	--	NON Verif.
l	1K	-3058	4366	-242	1733	--	--	--	-0.24	0.02	1.00	0.34	0.84	0.82	--	--	
l	1L	-5542	4366	-242	1804	--	--	--	-0.43	0.03	1.00	0.34	0.99	0.69	--	--	NON Verif.
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	NON Verif.
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	NON Verif.
1/2	1A	-113283	18176	1208	11861	--	--	--	-1.80	0.13	1.00	0.29	2.01	0.29	--	--	
1/2	1B	-191714	18176	1208	-5300	--	--	--	-3.05	0.22	1.00	0.29	2.95	0.20	--	--	NON Verif.
1/2	1C	-113283	18176	-565	11861	--	--	--	-1.80	0.13	1.00	0.29	2.01	0.29	--	--	
1/2	1D	-191714	18176	-565	-5300	--	--	--	-3.05	0.22	1.00	0.29	2.95	0.20	--	--	NON Verif.
1/2	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
1/2	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	NON Verif.
1/2	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
1/2	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	NON Verif.
1/2	1I	-132132	14602	1132	7809	--	--	--	-2.11	0.15	1.00	0.23	2.24	0.21	--	--	
1/2	1J	-172865	14602	1132	-1248	--	--	--	-2.75	0.20	1.00	0.23	2.73	0.17	--	--	NON Verif.
1/2	1K	-132132	14602	-489	7809	--	--	--	-2.11	0.15	1.00	0.23	2.24	0.21	--	--	
1/2	1L	-172865	14602	-489	-1248	--	--	--	-2.75	0.20	1.00	0.23	2.73	0.17	--	--	NON Verif.
1/2	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
1/2	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	NON Verif.
1/2	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
1/2	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	NON Verif.
0	1A	-35335	5946	933	1039	--	--	--	-2.77	0.20	1.00	0.47	2.74	0.34	0.04	0.10	
0	1B	-57573	5946	933	-1732	--	--	--	-4.51	0.32	1.00	0.47	4.04	0.23	0.05	0.08	NON Verif.
0	1C	-35335	5946	-1191	1039	--	--	--	-2.77	0.20	1.00	0.47	2.74	0.34	0.04	0.13	
0	1D	-57573	5946	-1191	-1732	--	--	--	-4.51	0.32	1.00	0.47	4.04	0.23	0.05	0.10	NON Verif.
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	NON Verif.
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	NON Verif.
0	1I	-40832	5272	505	422	--	--	--	-3.20	0.23	1.00	0.41	3.06	0.27	0.02	0.05	
0	1J	-52076	5272	505	-1115	--	--	--	-4.08	0.29	1.00	0.41	3.72	0.22	0.04	0.04	NON Verif.
0	1K	-40832	5272	-763	422	--	--	--	-3.20	0.23	1.00	0.41	3.06	0.27	0.02	0.07	
0	1L	-52076	5272	-763	-1115	--	--	--	-4.08	0.29	1.00	0.41	3.72	0.22	0.04	0.06	NON Verif.
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	NON Verif.
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	NON Verif.
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 103 Descrizione: Maschio murario n. 103 pilastro interrato
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-85279	31251	622	-1309	--	--	--	-5.97	0.43	1.00	2.19	5.14	0.85	--	--	
l	1B	-91209	31251	622	-1899	--	--	--	-6.39	0.46	1.00	2.19	5.45	0.80	--	--	
l	1C	-85279	31251	-155	-1309	--	--	--	-5.97	0.43	1.00	2.19	5.14	0.85	--	--	
l	1D	-91209	31251	-155	-1899	--	--	--	-6.39	0.46	1.00	2.19	5.45	0.80	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-86429	30895	730	-1539	--	--	--	-6.05	0.43	1.00	2.16	5.20	0.83	--	--	
l	1J	-90059	30895	730	-1669	--	--	--	-6.31	0.45	1.00	2.16	5.39	0.80	--	--	
l	1K	-86429	30895	-263	-1539	--	--	--	-6.05	0.43	1.00	2.16	5.20	0.83	--	--	
l	1L	-90059	30895	-263	-1669	--	--	--	-6.31	0.45	1.00	2.16	5.39	0.80	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-666713	47020	2777	14082	--	--	--	-7.29	0.52	1.00	0.51	6.12	0.17	--	--	
½	1B	-713145	47020	2777	14318	--	--	--	-7.79	0.56	1.00	0.51	6.50	0.16	--	--	
½	1C	-666713	47020	-1431	14082	--	--	--	-7.29	0.52	1.00	0.51	6.12	0.17	--	--	
½	1D	-713145	47020	-1431	14318	--	--	--	-7.79	0.56	1.00	0.51	6.50	0.16	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-675395	44077	3202	14474	--	--	--	-7.38	0.53	1.00	0.48	6.20	0.16	--	--	
½	1J	-704463	44077	3202	13926	--	--	--	-7.70	0.55	1.00	0.48	6.43	0.15	--	--	
½	1K	-675395	44077	-1857	14474	--	--	--	-7.38	0.53	1.00	0.48	6.20	0.16	--	--	
½	1L	-704463	44077	-1857	13926	--	--	--	-7.70	0.55	1.00	0.48	6.43	0.15	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-111288	9524	109	491	--	--	--	-7.79	0.56	1.00	0.67	6.50	0.21	0.01	0.01	
0	1B	-134246	9524	109	1224	--	--	--	-9.40	0.67	1.00	0.67	7.71	0.17	0.04	0.01	
0	1C	-111288	9524	-92	491	--	--	--	-7.79	0.56	1.00	0.67	6.50	0.21	0.01	0.01	
0	1D	-134246	9524	-92	1224	--	--	--	-9.40	0.67	1.00	0.67	7.71	0.17	0.04	0.01	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-115816	9038	125	599	--	--	--	-8.11	0.58	1.00	0.63	6.74	0.19	0.02	0.01	
0	1J	-129719	9038	125	1115	--	--	--	-9.08	0.65	1.00	0.63	7.47	0.17	0.04	0.01	
0	1K	-115816	9038	-108	599	--	--	--	-8.11	0.58	1.00	0.63	6.74	0.19	0.02	0.01	
0	1L	-129719	9038	-108	1115	--	--	--	-9.08	0.65	1.00	0.63	7.47	0.17	0.04	0.01	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 104 Descrizione: Maschio murario n. 104 pilastro interrato
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	128	3663	84	-273	NON	Verificato.	Sforzo	normale di trazione								
l	1B	-3046	3663	84	609	--	--	--	-0.12	0.01	1.00	0.14	0.75	0.38	--	--	
l	1C	128	3663	-84	-273	NON	Verificato.	Sforzo	normale di trazione								
l	1D	-3046	3663	-84	609	--	--	--	-0.12	0.01	1.00	0.14	0.75	0.38	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-441	3376	94	-116	--	--	--	-0.02	0.00	1.00	0.13	0.67	0.39	--	--	
l	1J	-2478	3376	94	453	--	--	--	-0.10	0.01	1.00	0.13	0.73	0.36	--	--	
l	1K	-441	3376	-94	-116	--	--	--	-0.02	0.00	1.00	0.13	0.67	0.39	--	--	
l	1L	-2478	3376	-94	453	--	--	--	-0.10	0.01	1.00	0.13	0.73	0.36	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-162869	25275	3081	3006	--	--	--	-1.06	0.08	1.00	0.16	1.45	0.23	--	--	
½	1B	-210290	25275	3081	7282	--	--	--	-1.37	0.10	1.00	0.16	1.69	0.20	--	--	
½	1C	-162869	25275	907	3006	--	--	--	-1.06	0.08	1.00	0.16	1.45	0.23	--	--	
½	1D	-210290	25275	907	7282	--	--	--	-1.37	0.10	1.00	0.16	1.69	0.20	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-172001	22092	3316	3805	--	--	--	-1.12	0.08	1.00	0.14	1.50	0.19	--	--	
½	1J	-201158	22092	3316	6483	--	--	--	-1.31	0.09	1.00	0.14	1.64	0.18	--	--	
½	1K	-172001	22092	672	3805	--	--	--	-1.12	0.08	1.00	0.14	1.50	0.19	--	--	
½	1L	-201158	22092	672	6483	--	--	--	-1.31	0.09	1.00	0.14	1.64	0.18	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-42145	4649	76	2025	--	--	--	-1.64	0.12	1.00	0.18	1.89	0.19	0.05	0.00	
0	1B	-64964	4649	76	1347	--	--	--	-2.54	0.18	1.00	0.18	2.56	0.14	0.03	0.00	
0	1C	-42145	4649	-7	2025	--	--	--	-1.64	0.12	1.00	0.18	1.89	0.19	0.05	0.00	
0	1D	-64964	4649	-7	1347	--	--	--	-2.54	0.18	1.00	0.18	2.56	0.14	0.03	0.00	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-46557	3949	86	1891	--	--	--	-1.82	0.13	1.00	0.15	2.02	0.15	0.05	0.00	
0	1J	-60552	3949	86	1481	--	--	--	-2.36	0.17	1.00	0.15	2.43	0.13	0.03	0.00	
0	1K	-46557	3949	-18	1891	--	--	--	-1.82	0.13	1.00	0.15	2.02	0.15	0.05	0.00	
0	1L	-60552	3949	-18	1481	--	--	--	-2.36	0.17	1.00	0.15	2.43	0.13	0.03	0.00	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 105 Descrizione: Maschio murario n. 105 interrato
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	1A	-14000	10114	763	-9216	--	--	--	-0.63	0.04	1.00	0.45	1.13	0.80	--	--	
l	1B	-16646	10114	763	-9185	--	--	--	-0.74	0.05	1.00	0.45	1.22	0.74	--	--	
l	1C	-14000	10114	-783	-9216	--	--	--	-0.63	0.04	1.00	0.45	1.13	0.80	--	--	
l	1D	-16646	10114	-783	-9185	--	--	--	-0.74	0.05	1.00	0.45	1.22	0.74	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-14579	9062	793	-9216	--	--	--	-0.65	0.05	1.00	0.40	1.15	0.70	--	--	
l	1J	-16067	9062	793	-9185	--	--	--	-0.72	0.05	1.00	0.40	1.20	0.68	--	--	
l	1K	-14579	9062	-813	-9216	--	--	--	-0.65	0.05	1.00	0.40	1.15	0.70	--	--	
l	1L	-16067	9062	-813	-9185	--	--	--	-0.72	0.05	1.00	0.40	1.20	0.68	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-194200	30605	2151	-44768	--	--	--	-1.74	0.12	1.00	0.27	1.97	0.28	--	--	
½	1B	-256659	30605	2151	-29305	--	--	--	-2.30	0.16	1.00	0.27	2.39	0.23	--	--	
½	1C	-194200	30605	-1993	-44768	--	--	--	-1.74	0.12	1.00	0.27	1.97	0.28	--	--	
½	1D	-256659	30605	-1993	-29305	--	--	--	-2.30	0.16	1.00	0.27	2.39	0.23	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-207254	26737	2469	-41479	--	--	--	-1.86	0.13	1.00	0.24	2.06	0.23	--	--	
½	1J	-243604	26737	2469	-32594	--	--	--	-2.19	0.16	1.00	0.24	2.30	0.21	--	--	
½	1K	-207254	26737	-2310	-41479	--	--	--	-1.86	0.13	1.00	0.24	2.06	0.23	--	--	
½	1L	-243604	26737	-2310	-32594	--	--	--	-2.19	0.16	1.00	0.24	2.30	0.21	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-57212	15842	486	-3209	--	--	--	-2.56	0.18	1.00	0.71	2.58	0.55	0.08	0.02	
0	1B	-79758	15842	486	3111	--	--	--	-3.56	0.25	1.00	0.71	3.33	0.42	0.06	0.01	
0	1C	-57212	15842	-512	-3209	--	--	--	-2.56	0.18	1.00	0.71	2.58	0.55	0.08	0.02	
0	1D	-79758	15842	-512	3111	--	--	--	-3.56	0.25	1.00	0.71	3.33	0.42	0.06	0.02	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-61812	14629	510	-1880	--	--	--	-2.76	0.20	1.00	0.65	2.73	0.48	0.04	0.02	
0	1J	-75158	14629	510	1783	--	--	--	-3.36	0.24	1.00	0.65	3.18	0.41	0.04	0.02	
0	1K	-61812	14629	-536	-1880	--	--	--	-2.76	0.20	1.00	0.65	2.73	0.48	0.04	0.02	
0	1L	-75158	14629	-536	1783	--	--	--	-3.36	0.24	1.00	0.65	3.18	0.41	0.04	0.02	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 106 Descrizione: Maschio murario n. 106 interrato
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-16764	12975	761	-11363	--	--	--	-0.70	0.05	1.00	0.54	1.18	0.91	--	--	
l	1B	-21206	12975	761	-11149	--	--	--	-0.88	0.06	1.00	0.54	1.32	0.82	--	--	
l	1C	-16764	12975	-769	-11363	--	--	--	-0.70	0.05	1.00	0.54	1.18	0.91	--	--	
l	1D	-21206	12975	-769	-11149	--	--	--	-0.88	0.06	1.00	0.54	1.32	0.82	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-17443	11574	489	-11297	--	--	--	-0.73	0.05	1.00	0.48	1.20	0.80	--	--	
l	1J	-20527	11574	489	-11215	--	--	--	-0.85	0.06	1.00	0.48	1.30	0.74	--	--	
l	1K	-17443	11574	-497	-11297	--	--	--	-0.73	0.05	1.00	0.48	1.20	0.80	--	--	
l	1L	-20527	11574	-497	-11215	--	--	--	-0.85	0.06	1.00	0.48	1.30	0.74	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-195885	26186	3578	-47619	--	--	--	-1.64	0.12	1.00	0.22	1.89	0.23	--	--	
½	1B	-277105	26186	3578	-28942	--	--	--	-2.32	0.17	1.00	0.22	2.40	0.18	--	--	
½	1C	-195885	26186	-2707	-47619	--	--	--	-1.64	0.12	1.00	0.22	1.89	0.23	--	--	
½	1D	-277105	26186	-2707	-28942	--	--	--	-2.32	0.17	1.00	0.22	2.40	0.18	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-209463	23103	3107	-43881	--	--	--	-1.75	0.13	1.00	0.19	1.97	0.20	--	--	
½	1J	-263527	23103	3107	-32680	--	--	--	-2.20	0.16	1.00	0.19	2.31	0.17	--	--	
½	1K	-209463	23103	-2236	-43881	--	--	--	-1.75	0.13	1.00	0.19	1.97	0.20	--	--	
½	1L	-263527	23103	-2236	-32680	--	--	--	-2.20	0.16	1.00	0.19	2.31	0.17	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-59190	14245	-339	-3116	--	--	--	-2.46	0.18	1.00	0.59	2.51	0.47	0.07	0.01	
0	1B	-81299	14245	-339	2510	--	--	--	-3.38	0.24	1.00	0.59	3.20	0.37	0.05	0.01	
0	1C	-59190	14245	-1709	-3116	--	--	--	-2.46	0.18	1.00	0.59	2.51	0.47	0.07	0.06	
0	1D	-81299	14245	-1709	2510	--	--	--	-3.38	0.24	1.00	0.59	3.20	0.37	0.05	0.04	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-63200	13422	-623	-1938	--	--	--	-2.63	0.19	1.00	0.56	2.63	0.42	0.04	0.02	
0	1J	-77290	13422	-623	1333	--	--	--	-3.22	0.23	1.00	0.56	3.07	0.36	0.03	0.02	
0	1K	-63200	13422	-1424	-1938	--	--	--	-2.63	0.19	1.00	0.56	2.63	0.42	0.04	0.04	
0	1L	-77290	13422	-1424	1333	--	--	--	-3.22	0.23	1.00	0.56	3.07	0.36	0.03	0.04	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 107 Descrizione: Maschio murario n. 107 pilastro interrato
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-245	3419	88	-210	--	--	--	-0.01	0.00	1.00	0.12	0.67	0.37	--	--	
l	1B	-2889	3419	88	535	--	--	--	-0.11	0.01	1.00	0.12	0.74	0.34	--	--	
l	1C	-245	3419	-88	-210	--	--	--	-0.01	0.00	1.00	0.12	0.67	0.37	--	--	
l	1D	-2889	3419	-88	535	--	--	--	-0.11	0.01	1.00	0.12	0.74	0.34	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-693	3195	102	-86	--	--	--	-0.03	0.00	1.00	0.12	0.68	0.34	--	--	
l	1J	-2441	3195	102	410	--	--	--	-0.09	0.01	1.00	0.12	0.73	0.32	--	--	
l	1K	-693	3195	-102	-86	--	--	--	-0.03	0.00	1.00	0.12	0.68	0.34	--	--	
l	1L	-2441	3195	-102	410	--	--	--	-0.09	0.01	1.00	0.12	0.73	0.32	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-169955	25894	-909	2546	--	--	--	-1.03	0.07	1.00	0.16	1.43	0.22	--	--	
½	1B	-214226	25894	-909	7240	--	--	--	-1.30	0.09	1.00	0.16	1.63	0.19	--	--	
½	1C	-169955	25894	-4307	2546	--	--	--	-1.03	0.07	1.00	0.16	1.43	0.22	--	--	
½	1D	-214226	25894	-4307	7240	--	--	--	-1.30	0.09	1.00	0.16	1.63	0.19	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-177685	22963	-1297	3289	--	--	--	-1.08	0.08	1.00	0.14	1.47	0.19	--	--	
½	1J	-206496	22963	-1297	6497	--	--	--	-1.25	0.09	1.00	0.14	1.60	0.17	--	--	
½	1K	-177685	22963	-3918	3289	--	--	--	-1.08	0.08	1.00	0.14	1.47	0.19	--	--	
½	1L	-206496	22963	-3918	6497	--	--	--	-1.25	0.09	1.00	0.14	1.60	0.17	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-44293	4777	10	2146	--	--	--	-1.61	0.12	1.00	0.17	1.87	0.19	0.05	0.00	
0	1B	-66609	4777	10	1436	--	--	--	-2.42	0.17	1.00	0.17	2.48	0.14	0.03	0.00	
0	1C	-44293	4777	-99	2146	--	--	--	-1.61	0.12	1.00	0.17	1.87	0.19	0.05	0.00	
0	1D	-66609	4777	-99	1436	--	--	--	-2.42	0.17	1.00	0.17	2.48	0.14	0.03	0.00	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-48131	4150	-7	2020	--	--	--	-1.75	0.12	1.00	0.15	1.97	0.15	0.05	0.00	
0	1J	-62770	4150	-7	1562	--	--	--	-2.28	0.16	1.00	0.15	2.37	0.13	0.03	0.00	
0	1K	-48131	4150	-81	2020	--	--	--	-1.75	0.12	1.00	0.15	1.97	0.15	0.05	0.00	
0	1L	-62770	4150	-81	1562	--	--	--	-2.28	0.16	1.00	0.15	2.37	0.13	0.03	0.00	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 108 Descrizione: Maschio murario n. 108 pilastro interrato
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	1A	-86982	32660	-337	-766	--	--	--	-4.67	0.33	1.00	1.75	4.16	0.84	--	--	
l	1B	-97844	32660	-337	-2387	--	--	--	-5.25	0.38	1.00	1.75	4.60	0.76	--	--	
l	1C	-86982	32660	-1387	-766	--	--	--	-4.67	0.33	1.00	1.75	4.16	0.84	--	--	
l	1D	-97844	32660	-1387	-2387	--	--	--	-5.25	0.38	1.00	1.75	4.60	0.76	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-88858	32262	-189	-1215	--	--	--	-4.77	0.34	1.00	1.73	4.24	0.82	--	--	
l	1J	-95968	32262	-189	-1938	--	--	--	-5.15	0.37	1.00	1.73	4.52	0.77	--	--	
l	1K	-88858	32262	-1535	-1215	--	--	--	-4.77	0.34	1.00	1.73	4.24	0.82	--	--	
l	1L	-95968	32262	-1535	-1938	--	--	--	-5.15	0.37	1.00	1.73	4.52	0.77	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-702824	48117	-863	11007	--	--	--	-5.89	0.42	1.00	0.40	5.08	0.16	--	--	
½	1B	-760934	48117	-863	19912	--	--	--	-6.38	0.46	1.00	0.40	5.44	0.15	--	--	
½	1C	-702824	48117	-7394	11007	--	--	--	-5.89	0.42	1.00	0.40	5.08	0.16	--	--	
½	1D	-760934	48117	-7394	19912	--	--	--	-6.38	0.46	1.00	0.40	5.44	0.15	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-713023	45565	-1161	12931	--	--	--	-5.97	0.43	1.00	0.38	5.14	0.15	--	--	
½	1J	-750734	45565	-1161	17988	--	--	--	-6.29	0.45	1.00	0.38	5.38	0.14	--	--	
½	1K	-713023	45565	-7096	12931	--	--	--	-5.97	0.43	1.00	0.38	5.14	0.15	--	--	
½	1L	-750734	45565	-7096	17988	--	--	--	-6.29	0.45	1.00	0.38	5.38	0.14	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-119279	10491	75	660	--	--	--	-6.40	0.46	1.00	0.56	5.46	0.21	0.01	0.00	
0	1B	-143919	10491	75	1663	--	--	--	-7.73	0.55	1.00	0.56	6.45	0.17	0.03	0.00	
0	1C	-119279	10491	-170	660	--	--	--	-6.40	0.46	1.00	0.56	5.46	0.21	0.01	0.01	
0	1D	-143919	10491	-170	1663	--	--	--	-7.73	0.55	1.00	0.56	6.45	0.17	0.03	0.01	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-123548	10093	28	792	--	--	--	-6.63	0.47	1.00	0.54	5.63	0.19	0.01	0.00	
0	1J	-139649	10093	28	1531	--	--	--	-7.50	0.54	1.00	0.54	6.28	0.17	0.03	0.00	
0	1K	-123548	10093	-122	792	--	--	--	-6.63	0.47	1.00	0.54	5.63	0.19	0.01	0.00	
0	1L	-139649	10093	-122	1531	--	--	--	-7.50	0.54	1.00	0.54	6.28	0.17	0.03	0.01	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 109 Descrizione: Maschio murario n. 109 interrato
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	1A	-8886	10341	281	5225	--	--	--	-0.53	0.04	1.00	0.62	1.06	1.17	--	--	NON Verif.
l	1B	-13744	10341	281	5298	--	--	--	-0.83	0.06	1.00	0.62	1.28	0.97	--	--	NON Verif.
l	1C	-8886	10341	-202	5225	--	--	--	-0.53	0.04	1.00	0.62	1.06	1.17	--	--	
l	1D	-13744	10341	-202	5298	--	--	--	-0.83	0.06	1.00	0.62	1.28	0.97	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-9937	8403	164	5274	--	--	--	-0.60	0.04	1.00	0.51	1.11	0.91	--	--	
l	1J	-12693	8403	164	5250	--	--	--	-0.76	0.05	1.00	0.51	1.23	0.82	--	--	
l	1K	-9937	8403	-85	5274	--	--	--	-0.60	0.04	1.00	0.51	1.11	0.91	--	--	
l	1L	-12693	8403	-85	5250	--	--	--	-0.76	0.05	1.00	0.51	1.23	0.82	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-151325	17448	778	15446	--	--	--	-1.83	0.13	1.00	0.21	2.03	0.21	--	--	
½	1B	-229950	17448	778	424	--	--	--	-2.78	0.20	1.00	0.21	2.75	0.15	--	--	
½	1C	-151325	17448	-876	15446	--	--	--	-1.83	0.13	1.00	0.21	2.03	0.21	--	--	
½	1D	-229950	17448	-876	424	--	--	--	-2.78	0.20	1.00	0.21	2.75	0.15	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-167839	15015	426	11810	--	--	--	-2.03	0.14	1.00	0.18	2.18	0.17	--	--	
½	1J	-213436	15015	426	4060	--	--	--	-2.58	0.18	1.00	0.18	2.60	0.14	--	--	
½	1K	-167839	15015	-524	11810	--	--	--	-2.03	0.14	1.00	0.18	2.18	0.17	--	--	
½	1L	-213436	15015	-524	4060	--	--	--	-2.58	0.18	1.00	0.18	2.60	0.14	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-42453	1895	1298	3052	--	--	--	-2.55	0.18	1.00	0.11	2.57	0.09	0.10	0.09	
0	1B	-60499	1895	1298	-106	--	--	--	-3.64	0.26	1.00	0.11	3.39	0.07	0.00	0.07	
0	1C	-42453	1895	-630	3052	--	--	--	-2.55	0.18	1.00	0.11	2.57	0.09	0.10	0.04	
0	1D	-60499	1895	-630	-106	--	--	--	-3.64	0.26	1.00	0.11	3.39	0.07	0.00	0.03	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-46326	1562	860	2199	--	--	--	-2.78	0.20	1.00	0.09	2.75	0.07	0.07	0.05	
0	1J	-56626	1562	860	747	--	--	--	-3.40	0.24	1.00	0.09	3.21	0.06	0.02	0.05	
0	1K	-46326	1562	-192	2199	--	--	--	-2.78	0.20	1.00	0.09	2.75	0.07	0.07	0.01	
0	1L	-56626	1562	-192	747	--	--	--	-3.40	0.24	1.00	0.09	3.21	0.06	0.02	0.01	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 110 Descrizione: Maschio murario n. 110 interrato
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-11523	10521	1501	5610	--	--	--	-0.50	0.04	1.00	0.46	1.04	0.89	--	--	
l	1B	-16005	10521	1501	6373	--	--	--	-0.70	0.05	1.00	0.46	1.18	0.78	--	--	
l	1C	-11523	10521	-1621	5610	--	--	--	-0.50	0.04	1.00	0.46	1.04	0.89	--	--	
l	1D	-16005	10521	-1621	6373	--	--	--	-0.70	0.05	1.00	0.46	1.18	0.78	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-11859	9208	930	5475	--	--	--	-0.52	0.04	1.00	0.40	1.05	0.77	--	--	
l	1J	-15668	9208	930	6508	--	--	--	-0.68	0.05	1.00	0.40	1.17	0.69	--	--	
l	1K	-11859	9208	-1050	5475	--	--	--	-0.52	0.04	1.00	0.40	1.05	0.77	--	--	
l	1L	-15668	9208	-1050	6508	--	--	--	-0.68	0.05	1.00	0.40	1.17	0.69	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-221093	18621	5027	14959	--	--	--	-1.94	0.14	1.00	0.16	2.12	0.15	--	--	
½	1B	-274555	18621	5027	8028	--	--	--	-2.41	0.17	1.00	0.16	2.47	0.13	--	--	
½	1C	-221093	18621	-7360	14959	--	--	--	-1.94	0.14	1.00	0.16	2.12	0.15	--	--	
½	1D	-274555	18621	-7360	8028	--	--	--	-2.41	0.17	1.00	0.16	2.47	0.13	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-227901	17532	2784	11450	--	--	--	-2.00	0.14	1.00	0.15	2.16	0.14	--	--	
½	1J	-267747	17532	2784	11537	--	--	--	-2.35	0.17	1.00	0.15	2.42	0.13	--	--	
½	1K	-227901	17532	-5116	11450	--	--	--	-2.00	0.14	1.00	0.15	2.16	0.14	--	--	
½	1L	-267747	17532	-5116	11537	--	--	--	-2.35	0.17	1.00	0.15	2.42	0.13	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-64189	3118	1572	2557	--	--	--	-2.80	0.20	1.00	0.14	2.76	0.10	0.06	0.05	
0	1B	-76007	3118	1572	1652	--	--	--	-3.32	0.24	1.00	0.14	3.15	0.09	0.03	0.05	
0	1C	-64189	3118	-509	2557	--	--	--	-2.80	0.20	1.00	0.14	2.76	0.10	0.06	0.02	
0	1D	-76007	3118	-509	1652	--	--	--	-3.32	0.24	1.00	0.14	3.15	0.09	0.03	0.01	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-65669	3173	1125	1770	--	--	--	-2.86	0.20	1.00	0.14	2.81	0.10	0.04	0.04	
0	1J	-74526	3173	1125	2438	--	--	--	-3.25	0.23	1.00	0.14	3.10	0.09	0.05	0.03	
0	1K	-65669	3173	-63	1770	--	--	--	-2.86	0.20	1.00	0.14	2.81	0.10	0.04	0.00	
0	1L	-74526	3173	-63	2438	--	--	--	-3.25	0.23	1.00	0.14	3.10	0.09	0.05	0.00	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 111 Descrizione: Maschio murario n. 111 pilastro interrato
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-94221	34055	-188	-834	--	--	--	-3.67	0.26	1.00	1.33	3.41	0.78	--	--	
l	1B	-102086	34055	-188	-1331	--	--	--	-3.98	0.28	1.00	1.33	3.64	0.73	--	--	
l	1C	-94221	34055	-1126	-834	--	--	--	-3.67	0.26	1.00	1.33	3.41	0.78	--	--	
l	1D	-102086	34055	-1126	-1331	--	--	--	-3.98	0.28	1.00	1.33	3.64	0.73	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-95331	33842	-82	-1021	--	--	--	-3.71	0.27	1.00	1.32	3.45	0.77	--	--	
l	1J	-100977	33842	-82	-1144	--	--	--	-3.93	0.28	1.00	1.32	3.61	0.73	--	--	
l	1K	-95331	33842	-1231	-1021	--	--	--	-3.71	0.27	1.00	1.32	3.45	0.77	--	--	
l	1L	-100977	33842	-1231	-1144	--	--	--	-3.93	0.28	1.00	1.32	3.61	0.73	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-774661	48524	3933	11916	--	--	--	-4.71	0.34	1.00	0.30	4.19	0.14	--	--	
½	1B	-820631	48524	3933	18251	--	--	--	-4.99	0.36	1.00	0.30	4.40	0.13	--	--	
½	1C	-774661	48524	-9116	11916	--	--	--	-4.71	0.34	1.00	0.30	4.19	0.14	--	--	
½	1D	-820631	48524	-9116	18251	--	--	--	-4.99	0.36	1.00	0.30	4.40	0.13	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-781519	46736	1944	13055	--	--	--	-4.75	0.34	1.00	0.28	4.22	0.13	--	--	
½	1J	-813773	46736	1944	17112	--	--	--	-4.95	0.35	1.00	0.28	4.37	0.13	--	--	
½	1K	-781519	46736	-7128	13055	--	--	--	-4.75	0.34	1.00	0.28	4.22	0.13	--	--	
½	1L	-813773	46736	-7128	17112	--	--	--	-4.95	0.35	1.00	0.28	4.37	0.13	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-135633	11487	147	714	--	--	--	-5.28	0.38	1.00	0.45	4.62	0.19	0.01	0.00	
0	1B	-155441	11487	147	1611	--	--	--	-6.06	0.43	1.00	0.45	5.20	0.17	0.02	0.00	
0	1C	-135633	11487	-185	714	--	--	--	-5.28	0.38	1.00	0.45	4.62	0.19	0.01	0.00	
0	1D	-155441	11487	-185	1611	--	--	--	-6.06	0.43	1.00	0.45	5.20	0.17	0.02	0.00	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-138633	11199	81	816	--	--	--	-5.40	0.39	1.00	0.44	4.71	0.19	0.01	0.00	
0	1J	-152442	11199	81	1508	--	--	--	-5.94	0.42	1.00	0.44	5.11	0.17	0.02	0.00	
0	1K	-138633	11199	-118	816	--	--	--	-5.40	0.39	1.00	0.44	4.71	0.19	0.01	0.00	
0	1L	-152442	11199	-118	1508	--	--	--	-5.94	0.42	1.00	0.44	5.11	0.17	0.02	0.00	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 112 Descrizione: Maschio murario n. 112 pilastro interrato
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-192	2616	92	-137	--	--	--	-0.01	0.00	1.00	0.13	0.67	0.39	--	--	
l	1B	-2082	2616	92	388	--	--	--	-0.10	0.01	1.00	0.13	0.74	0.36	--	--	
l	1C	-192	2616	-92	-137	--	--	--	-0.01	0.00	1.00	0.13	0.67	0.39	--	--	
l	1D	-2082	2616	-92	388	--	--	--	-0.10	0.01	1.00	0.13	0.74	0.36	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-478	2469	87	-58	--	--	--	-0.02	0.00	1.00	0.12	0.68	0.37	--	--	
l	1J	-1795	2469	87	309	--	--	--	-0.09	0.01	1.00	0.12	0.73	0.34	--	--	
l	1K	-478	2469	-87	-58	--	--	--	-0.02	0.00	1.00	0.12	0.68	0.37	--	--	
l	1L	-1795	2469	-87	309	--	--	--	-0.09	0.01	1.00	0.12	0.73	0.34	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-159206	20530	2180	-2576	--	--	--	-1.33	0.10	1.00	0.17	1.66	0.21	--	--	
½	1B	-185509	20530	2180	990	--	--	--	-1.55	0.11	1.00	0.17	1.82	0.19	--	--	
½	1C	-159206	20530	-4025	-2576	--	--	--	-1.33	0.10	1.00	0.17	1.66	0.21	--	--	
½	1D	-185509	20530	-4025	990	--	--	--	-1.55	0.11	1.00	0.17	1.82	0.19	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-163162	19083	1227	-2041	--	--	--	-1.36	0.10	1.00	0.16	1.68	0.19	--	--	
½	1J	-181552	19083	1227	455	--	--	--	-1.52	0.11	1.00	0.16	1.80	0.18	--	--	
½	1K	-163162	19083	-3071	-2041	--	--	--	-1.36	0.10	1.00	0.16	1.68	0.19	--	--	
½	1L	-181552	19083	-3071	455	--	--	--	-1.52	0.11	1.00	0.16	1.80	0.18	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-43058	3904	157	1081	--	--	--	-2.16	0.15	1.00	0.20	2.28	0.17	0.03	0.01	
0	1B	-54630	3904	157	567	--	--	--	-2.74	0.20	1.00	0.20	2.71	0.14	0.01	0.01	
0	1C	-43058	3904	-195	1081	--	--	--	-2.16	0.15	1.00	0.20	2.28	0.17	0.03	0.01	
0	1D	-54630	3904	-195	567	--	--	--	-2.74	0.20	1.00	0.20	2.71	0.14	0.01	0.01	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-44808	3602	90	1003	--	--	--	-2.25	0.16	1.00	0.18	2.34	0.15	0.03	0.01	
0	1J	-52881	3602	90	645	--	--	--	-2.65	0.19	1.00	0.18	2.65	0.14	0.01	0.00	
0	1K	-44808	3602	-128	1003	--	--	--	-2.25	0.16	1.00	0.18	2.34	0.15	0.03	0.01	
0	1L	-52881	3602	-128	645	--	--	--	-2.65	0.19	1.00	0.18	2.65	0.14	0.01	0.01	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 113 Descrizione: Maschio murario n. 113 interrato
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-10813	8024	1259	-6950	--	--	--	-0.62	0.04	1.00	0.46	1.13	0.82	--	--	
l	1B	-14353	8024	1259	-7572	--	--	--	-0.82	0.06	1.00	0.46	1.28	0.72	--	--	
l	1C	-10813	8024	-820	-6950	--	--	--	-0.62	0.04	1.00	0.46	1.13	0.82	--	--	
l	1D	-14353	8024	-820	-7572	--	--	--	-0.82	0.06	1.00	0.46	1.28	0.72	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-11129	7496	809	-6948	--	--	--	-0.64	0.05	1.00	0.43	1.14	0.76	--	--	
l	1J	-14037	7496	809	-7574	--	--	--	-0.81	0.06	1.00	0.43	1.26	0.68	--	--	
l	1K	-11129	7496	-370	-6948	--	--	--	-0.64	0.05	1.00	0.43	1.14	0.76	--	--	
l	1L	-14037	7496	-370	-7574	--	--	--	-0.81	0.06	1.00	0.43	1.26	0.68	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-168009	14078	4971	-28149	--	--	--	-1.94	0.14	1.00	0.16	2.11	0.15	--	--	
½	1B	-208647	14078	4971	-24417	--	--	--	-2.40	0.17	1.00	0.16	2.46	0.13	--	--	
½	1C	-168009	14078	-997	-28149	--	--	--	-1.94	0.14	1.00	0.16	2.11	0.15	--	--	
½	1D	-208647	14078	-997	-24417	--	--	--	-2.40	0.17	1.00	0.16	2.46	0.13	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-173590	13646	3713	-27034	--	--	--	-2.00	0.14	1.00	0.16	2.16	0.15	--	--	
½	1J	-203066	13646	3713	-25533	--	--	--	-2.34	0.17	1.00	0.16	2.42	0.13	--	--	
½	1K	-173590	13646	262	-27034	--	--	--	-2.00	0.14	1.00	0.16	2.16	0.15	--	--	
½	1L	-203066	13646	262	-25533	--	--	--	-2.34	0.17	1.00	0.16	2.42	0.13	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-48372	7471	639	-1130	--	--	--	-2.77	0.20	1.00	0.43	2.74	0.31	0.03	0.04	
0	1B	-56991	7471	639	-414	--	--	--	-3.27	0.23	1.00	0.43	3.11	0.28	0.01	0.03	
0	1C	-48372	7471	-947	-1130	--	--	--	-2.77	0.20	1.00	0.43	2.74	0.31	0.03	0.05	
0	1D	-56991	7471	-947	-414	--	--	--	-3.27	0.23	1.00	0.43	3.11	0.28	0.01	0.05	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-49801	7353	400	-807	--	--	--	-2.86	0.20	1.00	0.42	2.80	0.30	0.02	0.02	
0	1J	-55561	7353	400	-737	--	--	--	-3.19	0.23	1.00	0.42	3.05	0.28	0.02	0.02	
0	1K	-49801	7353	-708	-807	--	--	--	-2.86	0.20	1.00	0.42	2.80	0.30	0.02	0.04	
0	1L	-55561	7353	-708	-737	--	--	--	-3.19	0.23	1.00	0.42	3.05	0.28	0.02	0.04	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 114 Descrizione: Maschio murario n. 114 interno
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-134259	36712	4209	-6464	--	--	--	-2.75	0.20	1.00	0.75	2.73	0.55	--	--	
l	1B	-177622	36712	4209	-7454	--	--	--	-3.64	0.26	1.00	0.75	3.39	0.44	--	--	
l	1C	-134259	36712	2858	-6464	--	--	--	-2.75	0.20	1.00	0.75	2.73	0.55	--	--	
l	1D	-177622	36712	2858	-7454	--	--	--	-3.64	0.26	1.00	0.75	3.39	0.44	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-137698	32893	4172	-5931	--	--	--	-2.82	0.20	1.00	0.67	2.78	0.49	--	--	
l	1J	-174184	32893	4172	-7987	--	--	--	-3.57	0.26	1.00	0.67	3.34	0.40	--	--	
l	1K	-137698	32893	2895	-5931	--	--	--	-2.82	0.20	1.00	0.67	2.78	0.49	--	--	
l	1L	-174184	32893	2895	-7987	--	--	--	-3.57	0.26	1.00	0.67	3.34	0.40	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-728181	149274	16096	1674	--	--	--	-2.98	0.21	1.00	0.61	2.90	0.42	--	--	
½	1B	-859773	149274	16096	-65669	--	--	--	-3.52	0.25	1.00	0.61	3.30	0.37	--	--	
½	1C	-728181	149274	10802	1674	--	--	--	-2.98	0.21	1.00	0.61	2.90	0.42	--	--	
½	1D	-859773	149274	10802	-65669	--	--	--	-3.52	0.25	1.00	0.61	3.30	0.37	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-737168	133826	15859	-3125	--	--	--	-3.02	0.22	1.00	0.55	2.93	0.37	--	--	
½	1J	-850786	133826	15859	-60870	--	--	--	-3.49	0.25	1.00	0.55	3.28	0.33	--	--	
½	1K	-737168	133826	11040	-3125	--	--	--	-3.02	0.22	1.00	0.55	2.93	0.37	--	--	
½	1L	-850786	133826	11040	-60870	--	--	--	-3.49	0.25	1.00	0.55	3.28	0.33	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-151646	28196	1377	7931	--	--	--	-3.11	0.22	1.00	0.58	2.99	0.39	0.03	0.02	
0	1B	-176922	28196	1377	-1392	--	--	--	-3.63	0.26	1.00	0.58	3.38	0.34	0.01	0.02	
0	1C	-151646	28196	155	7931	--	--	--	-3.11	0.22	1.00	0.58	2.99	0.39	0.03	0.00	
0	1D	-176922	28196	155	-1392	--	--	--	-3.63	0.26	1.00	0.58	3.38	0.34	0.01	0.00	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-153108	25124	1234	7111	--	--	--	-3.14	0.22	1.00	0.52	3.02	0.34	0.03	0.02	
0	1J	-175460	25124	1234	-572	--	--	--	-3.60	0.26	1.00	0.52	3.36	0.31	0.00	0.02	
0	1K	-153108	25124	298	7111	--	--	--	-3.14	0.22	1.00	0.52	3.02	0.34	0.03	0.00	
0	1L	-175460	25124	298	-572	--	--	--	-3.60	0.26	1.00	0.52	3.36	0.31	0.00	0.00	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 115 Descrizione: Maschio murario n. 115
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	1A	-150129	37259	621	19894	--	--	--	-2.93	0.21	1.00	0.73	2.86	0.51	--	--	
l	1B	-197272	37259	621	5877	--	--	--	-3.86	0.28	1.00	0.73	3.55	0.41	--	--	
l	1C	-150129	37259	-706	19894	--	--	--	-2.93	0.21	1.00	0.73	2.86	0.51	--	--	
l	1D	-197272	37259	-706	5877	--	--	--	-3.86	0.28	1.00	0.73	3.55	0.41	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-154837	33184	556	20108	--	--	--	-3.03	0.22	1.00	0.65	2.93	0.44	--	--	
l	1J	-192564	33184	556	5662	--	--	--	-3.76	0.27	1.00	0.65	3.48	0.37	--	--	
l	1K	-154837	33184	-640	20108	--	--	--	-3.03	0.22	1.00	0.65	2.93	0.44	--	--	
l	1L	-192564	33184	-640	5662	--	--	--	-3.76	0.27	1.00	0.65	3.48	0.37	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-828144	211360	-6280	17481	--	--	--	-3.24	0.23	1.00	0.83	3.09	0.54	--	--	
½	1B	-938732	211360	-6280	48028	--	--	--	-3.67	0.26	1.00	0.83	3.41	0.48	--	--	
½	1C	-828144	211360	-10832	17481	--	--	--	-3.24	0.23	1.00	0.83	3.09	0.54	--	--	
½	1D	-938732	211360	-10832	48028	--	--	--	-3.67	0.26	1.00	0.83	3.41	0.48	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-839902	190908	-6447	26548	--	--	--	-3.28	0.23	1.00	0.75	3.12	0.48	--	--	
½	1J	-926974	190908	-6447	38961	--	--	--	-3.62	0.26	1.00	0.75	3.38	0.44	--	--	
½	1K	-839902	190908	-10665	26548	--	--	--	-3.28	0.23	1.00	0.75	3.12	0.48	--	--	
½	1L	-926974	190908	-10665	38961	--	--	--	-3.62	0.26	1.00	0.75	3.38	0.44	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-179759	42067	-782	-3684	--	--	--	-3.51	0.25	1.00	0.82	3.29	0.50	0.01	0.01	
0	1B	-189296	42067	-782	-1330	--	--	--	-3.70	0.26	1.00	0.82	3.43	0.48	0.00	0.01	
0	1C	-179759	42067	-1292	-3684	--	--	--	-3.51	0.25	1.00	0.82	3.29	0.50	0.01	0.02	
0	1D	-189296	42067	-1292	-1330	--	--	--	-3.70	0.26	1.00	0.82	3.43	0.48	0.00	0.02	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-181021	37781	-756	-2813	--	--	--	-3.54	0.25	1.00	0.74	3.31	0.45	0.01	0.01	
0	1J	-188034	37781	-756	-2201	--	--	--	-3.67	0.26	1.00	0.74	3.42	0.43	0.01	0.01	
0	1K	-181021	37781	-1318	-2813	--	--	--	-3.54	0.25	1.00	0.74	3.31	0.45	0.01	0.02	
0	1L	-188034	37781	-1318	-2201	--	--	--	-3.67	0.26	1.00	0.74	3.42	0.43	0.01	0.02	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 116 Descrizione: Maschio murario n. 116
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-22201	10867	233	0	--	--	--	-2.66	0.19	1.00	1.30	2.65	0.98	--	--	
l	1B	-39803	10867	233	0	--	--	--	-4.77	0.34	1.00	1.30	4.24	0.61	--	--	
l	1C	-22201	10867	-38	0	--	--	--	-2.66	0.19	1.00	1.30	2.65	0.98	--	--	
l	1D	-39803	10867	-38	0	--	--	--	-4.77	0.34	1.00	1.30	4.24	0.61	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-24404	10060	220	0	--	--	--	-2.92	0.21	1.00	1.21	2.85	0.84	--	--	
l	1J	-37600	10060	220	0	--	--	--	-4.50	0.32	1.00	1.21	4.04	0.60	--	--	
l	1K	-24404	10060	-25	0	--	--	--	-2.92	0.21	1.00	1.21	2.85	0.84	--	--	
l	1L	-37600	10060	-25	0	--	--	--	-4.50	0.32	1.00	1.21	4.04	0.60	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-124643	70064	-156	-0	--	--	--	-2.99	0.21	1.00	1.68	2.90	1.16	--	--	NON Verif.
½	1B	-157947	70064	-156	-0	--	--	--	-3.78	0.27	1.00	1.68	3.50	0.96	--	--	
½	1C	-124643	70064	-880	-0	--	--	--	-2.99	0.21	1.00	1.68	2.90	1.16	--	--	NON Verif.
½	1D	-157947	70064	-880	-0	--	--	--	-3.78	0.27	1.00	1.68	3.50	0.96	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-128833	63970	-251	-0	--	--	--	-3.09	0.22	1.00	1.53	2.98	1.03	--	--	NON Verif.
½	1J	-153758	63970	-251	-0	--	--	--	-3.68	0.26	1.00	1.53	3.42	0.90	--	--	
½	1K	-128833	63970	-785	-0	--	--	--	-3.09	0.22	1.00	1.53	2.98	1.03	--	--	NON Verif.
½	1L	-153758	63970	-785	-0	--	--	--	-3.68	0.26	1.00	1.53	3.42	0.90	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-28320	13614	-49	0	--	--	--	-3.39	0.24	1.00	1.63	3.20	1.02	0.00	0.00	NON Verif.
0	1B	-31196	13614	-49	0	--	--	--	-3.74	0.27	1.00	1.63	3.46	0.94	0.00	0.00	
0	1C	-28320	13614	-65	0	--	--	--	-3.39	0.24	1.00	1.63	3.20	1.02	0.00	0.01	NON Verif.
0	1D	-31196	13614	-65	0	--	--	--	-3.74	0.27	1.00	1.63	3.46	0.94	0.00	0.01	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-28662	12341	-51	0	--	--	--	-3.43	0.25	1.00	1.48	3.24	0.91	0.00	0.00	
0	1J	-30854	12341	-51	0	--	--	--	-3.70	0.26	1.00	1.48	3.43	0.86	0.00	0.00	
0	1K	-28662	12341	-63	0	--	--	--	-3.43	0.25	1.00	1.48	3.24	0.91	0.00	0.01	
0	1L	-30854	12341	-63	0	--	--	--	-3.70	0.26	1.00	1.48	3.43	0.86	0.00	0.00	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 117 Descrizione: Maschio murario n. 117 interno
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-25408	3600	557	0	--	--	--	-2.30	0.16	1.00	0.33	2.39	0.27	--	--	
l	1B	-38510	3600	557	0	--	--	--	-3.49	0.25	1.00	0.33	3.28	0.20	--	--	
l	1C	-25408	3600	-258	0	--	--	--	-2.30	0.16	1.00	0.33	2.39	0.27	--	--	
l	1D	-38510	3600	-258	0	--	--	--	-3.49	0.25	1.00	0.33	3.28	0.20	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-27424	2666	394	0	--	--	--	-2.49	0.18	1.00	0.24	2.52	0.19	--	--	
l	1J	-36494	2666	394	0	--	--	--	-3.31	0.24	1.00	0.24	3.14	0.15	--	--	
l	1K	-27424	2666	-94	0	--	--	--	-2.49	0.18	1.00	0.24	2.52	0.19	--	--	
l	1L	-36494	2666	-94	0	--	--	--	-3.31	0.24	1.00	0.24	3.14	0.15	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-155012	48806	1663	0	--	--	--	-2.81	0.20	1.00	0.88	2.77	0.64	--	--	
½	1B	-177884	48806	1663	0	--	--	--	-3.22	0.23	1.00	0.88	3.08	0.57	--	--	
½	1C	-155012	48806	-813	0	--	--	--	-2.81	0.20	1.00	0.88	2.77	0.64	--	--	
½	1D	-177884	48806	-813	0	--	--	--	-3.22	0.23	1.00	0.88	3.08	0.57	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-156778	41339	1187	0	--	--	--	-2.84	0.20	1.00	0.75	2.79	0.54	--	--	
½	1J	-176118	41339	1187	0	--	--	--	-3.19	0.23	1.00	0.75	3.05	0.49	--	--	
½	1K	-156778	41339	-337	0	--	--	--	-2.84	0.20	1.00	0.75	2.79	0.54	--	--	
½	1L	-176118	41339	-337	0	--	--	--	-3.19	0.23	1.00	0.75	3.05	0.49	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-35713	13932	61	0	--	--	--	-3.24	0.23	1.00	1.26	3.09	0.82	0.00	0.00	
0	1B	-42546	13932	61	0	--	--	--	-3.86	0.28	1.00	1.26	3.55	0.71	0.00	0.00	
0	1C	-35713	13932	-112	0	--	--	--	-3.24	0.23	1.00	1.26	3.09	0.82	0.00	0.01	
0	1D	-42546	13932	-112	0	--	--	--	-3.86	0.28	1.00	1.26	3.55	0.71	0.00	0.01	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-36107	12310	25	0	--	--	--	-3.27	0.23	1.00	1.12	3.11	0.72	0.00	0.00	
0	1J	-42153	12310	25	0	--	--	--	-3.82	0.27	1.00	1.12	3.53	0.63	0.00	0.00	
0	1K	-36107	12310	-76	0	--	--	--	-3.27	0.23	1.00	1.12	3.11	0.72	0.00	0.00	
0	1L	-42153	12310	-76	0	--	--	--	-3.82	0.27	1.00	1.12	3.53	0.63	0.00	0.00	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 118 Descrizione: Maschio murario n. 118 interno
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-43054	15314	557	-513	--	--	--	-3.03	0.22	1.00	1.08	2.93	0.74	--	--	
l	1B	-52877	15314	557	-78	--	--	--	-3.72	0.27	1.00	1.08	3.45	0.62	--	--	
l	1C	-43054	15314	-506	-513	--	--	--	-3.03	0.22	1.00	1.08	2.93	0.74	--	--	
l	1D	-52877	15314	-506	-78	--	--	--	-3.72	0.27	1.00	1.08	3.45	0.62	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-43750	13653	364	-462	--	--	--	-3.08	0.22	1.00	0.96	2.97	0.65	--	--	
l	1J	-52181	13653	364	-129	--	--	--	-3.67	0.26	1.00	0.96	3.41	0.56	--	--	
l	1K	-43750	13653	-313	-462	--	--	--	-3.08	0.22	1.00	0.96	2.97	0.65	--	--	
l	1L	-52181	13653	-313	-129	--	--	--	-3.67	0.26	1.00	0.96	3.41	0.56	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-211491	66741	2024	-445	--	--	--	-2.98	0.21	1.00	0.94	2.89	0.65	--	--	
½	1B	-255385	66741	2024	1921	--	--	--	-3.59	0.26	1.00	0.94	3.36	0.56	--	--	
½	1C	-211491	66741	-1192	-445	--	--	--	-2.98	0.21	1.00	0.94	2.89	0.65	--	--	
½	1D	-255385	66741	-1192	1921	--	--	--	-3.59	0.26	1.00	0.94	3.36	0.56	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-213759	58544	1395	-187	--	--	--	-3.01	0.21	1.00	0.82	2.92	0.57	--	--	
½	1J	-253117	58544	1395	1664	--	--	--	-3.56	0.25	1.00	0.82	3.33	0.49	--	--	
½	1K	-213759	58544	-563	-187	--	--	--	-3.01	0.21	1.00	0.82	2.92	0.57	--	--	
½	1L	-253117	58544	-563	1664	--	--	--	-3.56	0.25	1.00	0.82	3.33	0.49	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-44520	17748	42	-85	--	--	--	-3.13	0.22	1.00	1.25	3.01	0.83	0.00	0.00	
0	1B	-56271	17748	42	462	--	--	--	-3.96	0.28	1.00	1.25	3.63	0.69	0.02	0.00	
0	1C	-44520	17748	-132	-85	--	--	--	-3.13	0.22	1.00	1.25	3.01	0.83	0.00	0.01	
0	1D	-56271	17748	-132	462	--	--	--	-3.96	0.28	1.00	1.25	3.63	0.69	0.02	0.01	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-45296	15848	13	-22	--	--	--	-3.19	0.23	1.00	1.12	3.05	0.73	0.00	0.00	
0	1J	-55495	15848	13	399	--	--	--	-3.90	0.28	1.00	1.12	3.59	0.62	0.02	0.00	
0	1K	-45296	15848	-103	-22	--	--	--	-3.19	0.23	1.00	1.12	3.05	0.73	0.00	0.01	
0	1L	-55495	15848	-103	399	--	--	--	-3.90	0.28	1.00	1.12	3.59	0.62	0.02	0.00	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 119 Descrizione: Maschio murario n. 119 interno
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-21411	11310	397	0	--	--	--	-2.82	0.20	1.00	1.49	2.77	1.07	--	--	NON Verif.
l	1B	-25980	11310	397	0	--	--	--	-3.42	0.24	1.00	1.49	3.22	0.92	--	--	NON Verif.
l	1C	-21411	11310	-668	0	--	--	--	-2.82	0.20	1.00	1.49	2.77	1.07	--	--	
l	1D	-25980	11310	-668	0	--	--	--	-3.42	0.24	1.00	1.49	3.22	0.92	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-21635	10137	220	0	--	--	--	-2.85	0.20	1.00	1.33	2.79	0.95	--	--	
l	1J	-25756	10137	220	0	--	--	--	-3.39	0.24	1.00	1.33	3.20	0.83	--	--	
l	1K	-21635	10137	-491	0	--	--	--	-2.85	0.20	1.00	1.33	2.79	0.95	--	--	
l	1L	-25756	10137	-491	0	--	--	--	-3.39	0.24	1.00	1.33	3.20	0.83	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-111859	44216	1215	28	--	--	--	-2.89	0.21	1.00	1.14	2.82	0.81	--	--	
½	1B	-143223	44216	1215	-98	--	--	--	-3.70	0.26	1.00	1.14	3.43	0.66	--	--	
½	1C	-111859	44216	-1440	28	--	--	--	-2.89	0.21	1.00	1.14	2.82	0.81	--	--	
½	1D	-143223	44216	-1440	-98	--	--	--	-3.70	0.26	1.00	1.14	3.43	0.66	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-113610	39009	677	21	--	--	--	-2.93	0.21	1.00	1.01	2.86	0.70	--	--	
½	1J	-141472	39009	677	-91	--	--	--	-3.65	0.26	1.00	1.01	3.40	0.59	--	--	
½	1K	-113610	39009	-902	21	--	--	--	-2.93	0.21	1.00	1.01	2.86	0.70	--	--	
½	1L	-141472	39009	-902	-91	--	--	--	-3.65	0.26	1.00	1.01	3.40	0.59	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-24123	8262	246	0	--	--	--	-3.17	0.23	1.00	1.09	3.04	0.72	0.00	0.02	
0	1B	-31416	8262	246	0	--	--	--	-4.13	0.30	1.00	1.09	3.76	0.58	0.00	0.02	
0	1C	-24123	8262	-410	0	--	--	--	-3.17	0.23	1.00	1.09	3.04	0.72	0.00	0.04	
0	1D	-31416	8262	-410	0	--	--	--	-4.13	0.30	1.00	1.09	3.76	0.58	0.00	0.03	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-24655	7411	210	0	--	--	--	-3.24	0.23	1.00	0.97	3.09	0.63	0.00	0.02	
0	1J	-30884	7411	210	0	--	--	--	-4.06	0.29	1.00	0.97	3.71	0.53	0.00	0.02	
0	1K	-24655	7411	-374	0	--	--	--	-3.24	0.23	1.00	0.97	3.09	0.63	0.00	0.04	
0	1L	-30884	7411	-374	0	--	--	--	-4.06	0.29	1.00	0.97	3.71	0.53	0.00	0.03	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm q f_{vk0} : **0.66** kg/cm q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **0.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 120 Descrizione: Maschio murario n. 120 verso portico
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-45467	10780	1559	1086	--	--	--	-2.47	0.18	1.00	0.59	2.51	0.47	--	--	
l	1B	-64526	10780	1559	1358	--	--	--	-3.51	0.25	1.00	0.59	3.29	0.36	--	--	
l	1C	-45467	10780	-2446	1086	--	--	--	-2.47	0.18	1.00	0.59	2.51	0.47	--	--	
l	1D	-64526	10780	-2446	1358	--	--	--	-3.51	0.25	1.00	0.59	3.29	0.36	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-46803	10536	1215	1090	--	--	--	-2.54	0.18	1.00	0.57	2.57	0.45	--	--	
l	1J	-63190	10536	1215	1354	--	--	--	-3.43	0.25	1.00	0.57	3.23	0.35	--	--	
l	1K	-46803	10536	-2102	1090	--	--	--	-2.54	0.18	1.00	0.57	2.57	0.45	--	--	
l	1L	-63190	10536	-2102	1354	--	--	--	-3.43	0.25	1.00	0.57	3.23	0.35	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-302303	44686	4491	-8397	--	--	--	-3.33	0.24	1.00	0.49	3.16	0.31	--	--	
½	1B	-397478	44686	4491	-10007	--	--	--	-4.38	0.31	1.00	0.49	3.94	0.25	--	--	
½	1C	-302303	44686	-2022	-8397	--	--	--	-3.33	0.24	1.00	0.49	3.16	0.31	--	--	
½	1D	-397478	44686	-2022	-10007	--	--	--	-4.38	0.31	1.00	0.49	3.94	0.25	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-308024	44454	4235	-8507	--	--	--	-3.39	0.24	1.00	0.49	3.21	0.31	--	--	
½	1J	-391758	44454	4235	-9897	--	--	--	-4.32	0.31	1.00	0.49	3.90	0.25	--	--	
½	1K	-308024	44454	-1766	-8507	--	--	--	-3.39	0.24	1.00	0.49	3.21	0.31	--	--	
½	1L	-391758	44454	-1766	-9897	--	--	--	-4.32	0.31	1.00	0.49	3.90	0.25	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-69145	21317	145	-9256	--	--	--	-3.76	0.27	1.00	1.16	3.48	0.67	0.23	0.01	
0	1B	-95239	21317	145	-14867	--	--	--	-5.17	0.37	1.00	1.16	4.54	0.51	0.33	0.00	
0	1C	-69145	21317	-2384	-9256	--	--	--	-3.76	0.27	1.00	1.16	3.48	0.67	0.23	0.09	
0	1D	-95239	21317	-2384	-14867	--	--	--	-5.17	0.37	1.00	1.16	4.54	0.51	0.33	0.08	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-71407	20896	-86	-9848	--	--	--	-3.88	0.28	1.00	1.14	3.57	0.64	0.24	0.00	
0	1J	-92977	20896	-86	-14274	--	--	--	-5.05	0.36	1.00	1.14	4.45	0.51	0.32	0.00	
0	1K	-71407	20896	-2153	-9848	--	--	--	-3.88	0.28	1.00	1.14	3.57	0.64	0.24	0.08	
0	1L	-92977	20896	-2153	-14274	--	--	--	-5.05	0.36	1.00	1.14	4.45	0.51	0.32	0.07	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 121 Descrizione: Maschio murario n. 121 verso portico
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-62784	7969	2013	3625	--	--	--	-1.86	0.13	1.00	0.24	2.06	0.23	--	--	
l	1B	-80676	7969	2013	5009	--	--	--	-2.39	0.17	1.00	0.24	2.45	0.19	--	--	
l	1C	-62784	7969	740	3625	--	--	--	-1.86	0.13	1.00	0.24	2.06	0.23	--	--	
l	1D	-80676	7969	740	5009	--	--	--	-2.39	0.17	1.00	0.24	2.45	0.19	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-63947	7634	1934	3785	--	--	--	-1.89	0.14	1.00	0.23	2.08	0.22	--	--	
l	1J	-79513	7634	1934	4849	--	--	--	-2.36	0.17	1.00	0.23	2.43	0.19	--	--	
l	1K	-63947	7634	819	3785	--	--	--	-1.89	0.14	1.00	0.23	2.08	0.22	--	--	
l	1L	-79513	7634	819	4849	--	--	--	-2.36	0.17	1.00	0.23	2.43	0.19	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-585905	75163	25717	9996	--	--	--	-3.47	0.25	1.00	0.45	3.26	0.27	--	--	
½	1B	-745655	75163	25717	17422	--	--	--	-4.42	0.32	1.00	0.45	3.97	0.22	--	--	
½	1C	-585905	75163	19783	9996	--	--	--	-3.47	0.25	1.00	0.45	3.26	0.27	--	--	
½	1D	-745655	75163	19783	17422	--	--	--	-4.42	0.32	1.00	0.45	3.97	0.22	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-594892	72959	25880	17299	--	--	--	-3.53	0.25	1.00	0.43	3.30	0.26	--	--	
½	1J	-736667	72959	25880	10119	--	--	--	-4.37	0.31	1.00	0.43	3.93	0.22	--	--	
½	1K	-594892	72959	19620	17299	--	--	--	-3.53	0.25	1.00	0.43	3.30	0.26	--	--	
½	1L	-736667	72959	19620	10119	--	--	--	-4.37	0.31	1.00	0.43	3.93	0.22	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-140924	44527	304	-8403	--	--	--	-4.18	0.30	1.00	1.32	3.79	0.70	0.06	0.01	
0	1B	-188071	44527	304	-14584	--	--	--	-5.57	0.40	1.00	1.32	4.84	0.55	0.10	0.01	
0	1C	-140924	44527	88	-8403	--	--	--	-4.18	0.30	1.00	1.32	3.79	0.70	0.06	0.00	
0	1D	-188071	44527	88	-14584	--	--	--	-5.57	0.40	1.00	1.32	4.84	0.55	0.10	0.00	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-143356	43931	313	-10379	--	--	--	-4.25	0.30	1.00	1.30	3.85	0.68	0.07	0.01	
0	1J	-185639	43931	313	-12608	--	--	--	-5.50	0.39	1.00	1.30	4.79	0.54	0.08	0.01	
0	1K	-143356	43931	79	-10379	--	--	--	-4.25	0.30	1.00	1.30	3.85	0.68	0.07	0.00	
0	1L	-185639	43931	79	-12608	--	--	--	-5.50	0.39	1.00	1.30	4.79	0.54	0.08	0.00	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 122 Descrizione: Maschio murario n. 122 verso portico
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	1A	-38063	6675	319	-24	--	--	--	-2.72	0.19	1.00	0.48	2.70	0.35	--	--	
l	1B	-46133	6675	319	-29	--	--	--	-3.30	0.24	1.00	0.48	3.13	0.30	--	--	
l	1C	-38063	6675	-642	-24	--	--	--	-2.72	0.19	1.00	0.48	2.70	0.35	--	--	
l	1D	-46133	6675	-642	-29	--	--	--	-3.30	0.24	1.00	0.48	3.13	0.30	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-38468	6921	379	-22	--	--	--	-2.75	0.20	1.00	0.49	2.72	0.36	--	--	
l	1J	-45728	6921	379	-32	--	--	--	-3.27	0.23	1.00	0.49	3.11	0.32	--	--	
l	1K	-38468	6921	-702	-22	--	--	--	-2.75	0.20	1.00	0.49	2.72	0.36	--	--	
l	1L	-45728	6921	-702	-32	--	--	--	-3.27	0.23	1.00	0.49	3.11	0.32	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-277141	29495	18596	11129	--	--	--	-3.96	0.28	1.00	0.42	3.63	0.23	--	--	
½	1B	-342691	29495	18596	13519	--	--	--	-4.90	0.35	1.00	0.42	4.33	0.19	--	--	
½	1C	-277141	29495	7329	11129	--	--	--	-3.96	0.28	1.00	0.42	3.63	0.23	--	--	
½	1D	-342691	29495	7329	13519	--	--	--	-4.90	0.35	1.00	0.42	4.33	0.19	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-282083	30549	18976	11494	--	--	--	-4.03	0.29	1.00	0.44	3.68	0.24	--	--	
½	1J	-337749	30549	18976	13155	--	--	--	-4.83	0.34	1.00	0.44	4.28	0.20	--	--	
½	1K	-282083	30549	6948	11494	--	--	--	-4.03	0.29	1.00	0.44	3.68	0.24	--	--	
½	1L	-337749	30549	6948	13155	--	--	--	-4.83	0.34	1.00	0.44	4.28	0.20	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-61179	13935	632	6235	--	--	--	-4.37	0.31	1.00	1.00	3.94	0.51	0.25	0.03	
0	1B	-85688	13935	632	10147	--	--	--	-6.12	0.44	1.00	1.00	5.25	0.38	0.38	0.03	
0	1C	-61179	13935	-664	6235	--	--	--	-4.37	0.31	1.00	1.00	3.94	0.51	0.25	0.03	
0	1D	-85688	13935	-664	10147	--	--	--	-6.12	0.44	1.00	1.00	5.25	0.38	0.38	0.03	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-61071	14183	671	6113	--	--	--	-4.36	0.31	1.00	1.01	3.93	0.52	0.25	0.03	
0	1J	-85795	14183	671	10268	--	--	--	-6.13	0.44	1.00	1.01	5.26	0.39	0.39	0.03	
0	1K	-61071	14183	-704	6113	--	--	--	-4.36	0.31	1.00	1.01	3.93	0.52	0.25	0.03	
0	1L	-85795	14183	-704	10268	--	--	--	-6.13	0.44	1.00	1.01	5.26	0.39	0.39	0.03	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 123 Descrizione: Maschio murario n. 123 interrato
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-5810	2570	42	-0	--	--	--	-0.63	0.05	1.00	0.28	1.13	0.49	--	--	
l	1B	-7663	2570	42	-0	--	--	--	-0.83	0.06	1.00	0.28	1.29	0.44	--	--	
l	1C	-5810	2570	-153	-0	--	--	--	-0.63	0.05	1.00	0.28	1.13	0.49	--	--	
l	1D	-7663	2570	-153	-0	--	--	--	-0.83	0.06	1.00	0.28	1.29	0.44	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-5586	2631	2	-0	--	--	--	-0.61	0.04	1.00	0.29	1.12	0.51	--	--	
l	1J	-7887	2631	2	-0	--	--	--	-0.86	0.06	1.00	0.29	1.30	0.44	--	--	
l	1K	-5586	2631	-113	-0	--	--	--	-0.61	0.04	1.00	0.29	1.12	0.51	--	--	
l	1L	-7887	2631	-113	-0	--	--	--	-0.86	0.06	1.00	0.29	1.30	0.44	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-102440	9574	1350	-2735	--	--	--	-1.52	0.11	1.00	0.14	1.80	0.16	--	--	
½	1B	-119028	9574	1350	-2757	--	--	--	-1.76	0.13	1.00	0.14	1.98	0.14	--	--	
½	1C	-102440	9574	-635	-2735	--	--	--	-1.52	0.11	1.00	0.14	1.80	0.16	--	--	
½	1D	-119028	9574	-635	-2757	--	--	--	-1.76	0.13	1.00	0.14	1.98	0.14	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-102196	9582	1155	-2729	--	--	--	-1.51	0.11	1.00	0.14	1.79	0.16	--	--	
½	1J	-119272	9582	1155	-2762	--	--	--	-1.76	0.13	1.00	0.14	1.98	0.14	--	--	
½	1K	-102196	9582	-439	-2729	--	--	--	-1.51	0.11	1.00	0.14	1.79	0.16	--	--	
½	1L	-119272	9582	-439	-2762	--	--	--	-1.76	0.13	1.00	0.14	1.98	0.14	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-23133	2604	-760	-0	--	--	--	-2.05	0.15	1.00	0.23	2.19	0.21	0.00	0.07	
0	1B	-26530	2604	-760	-0	--	--	--	-2.35	0.17	1.00	0.23	2.42	0.19	0.00	0.07	
0	1C	-23133	2604	-1042	-0	--	--	--	-2.05	0.15	1.00	0.23	2.19	0.21	0.00	0.10	
0	1D	-26530	2604	-1042	-0	--	--	--	-2.35	0.17	1.00	0.23	2.42	0.19	0.00	0.09	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-23252	2602	-727	-0	--	--	--	-2.06	0.15	1.00	0.23	2.20	0.21	0.00	0.07	
0	1J	-26411	2602	-727	-0	--	--	--	-2.34	0.17	1.00	0.23	2.41	0.19	0.00	0.06	
0	1K	-23252	2602	-1075	-0	--	--	--	-2.06	0.15	1.00	0.23	2.20	0.21	0.00	0.10	
0	1L	-26411	2602	-1075	-0	--	--	--	-2.34	0.17	1.00	0.23	2.41	0.19	0.00	0.09	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 124 Descrizione: Maschio murario n. 124 verso portico
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-29599	7575	-77	-638	--	--	--	-2.37	0.17	1.00	0.61	2.43	0.50	--	--	
l	1B	-42171	7575	-77	532	--	--	--	-3.37	0.24	1.00	0.61	3.19	0.38	--	--	
l	1C	-29599	7575	-491	-638	--	--	--	-2.37	0.17	1.00	0.61	2.43	0.50	--	--	
l	1D	-42171	7575	-491	532	--	--	--	-3.37	0.24	1.00	0.61	3.19	0.38	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-29584	7775	-67	-699	--	--	--	-2.36	0.17	1.00	0.62	2.43	0.51	--	--	
l	1J	-42186	7775	-67	593	--	--	--	-3.37	0.24	1.00	0.62	3.19	0.39	--	--	
l	1K	-29584	7775	-501	-699	--	--	--	-2.36	0.17	1.00	0.62	2.43	0.51	--	--	
l	1L	-42186	7775	-501	593	--	--	--	-3.37	0.24	1.00	0.62	3.19	0.39	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-254586	43657	11413	7866	--	--	--	-3.63	0.26	1.00	0.62	3.38	0.37	--	--	
½	1B	-369529	43657	11413	14073	--	--	--	-5.27	0.38	1.00	0.62	4.61	0.27	--	--	
½	1C	-254586	43657	8420	7866	--	--	--	-3.63	0.26	1.00	0.62	3.38	0.37	--	--	
½	1D	-369529	43657	8420	14073	--	--	--	-5.27	0.38	1.00	0.62	4.61	0.27	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-254160	45133	11072	7641	--	--	--	-3.62	0.26	1.00	0.64	3.38	0.38	--	--	
½	1J	-369955	45133	11072	14298	--	--	--	-5.27	0.38	1.00	0.64	4.62	0.28	--	--	
½	1K	-254160	45133	8761	7641	--	--	--	-3.62	0.26	1.00	0.64	3.38	0.38	--	--	
½	1L	-369955	45133	8761	14298	--	--	--	-5.27	0.38	1.00	0.64	4.62	0.28	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-64832	14609	413	8401	--	--	--	-4.70	0.34	1.00	1.06	4.18	0.51	0.34	0.02	
0	1B	-82314	14609	413	8310	--	--	--	-5.97	0.43	1.00	1.06	5.13	0.41	0.32	0.02	
0	1C	-64832	14609	57	8401	--	--	--	-4.70	0.34	1.00	1.06	4.18	0.51	0.34	0.00	
0	1D	-82314	14609	57	8310	--	--	--	-5.97	0.43	1.00	1.06	5.13	0.41	0.32	0.00	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-64672	14976	410	8409	--	--	--	-4.69	0.33	1.00	1.09	4.18	0.52	0.34	0.02	
0	1J	-82474	14976	410	8303	--	--	--	-5.98	0.43	1.00	1.09	5.14	0.42	0.32	0.02	
0	1K	-64672	14976	60	8409	--	--	--	-4.69	0.33	1.00	1.09	4.18	0.52	0.34	0.00	
0	1L	-82474	14976	60	8303	--	--	--	-5.98	0.43	1.00	1.09	5.14	0.42	0.32	0.00	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 125 Descrizione: Maschio murario n. 125 verso portico
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-104399	11708	-697	1156	--	--	--	-2.76	0.20	1.00	0.31	2.73	0.23	--	--	
l	1B	-123754	11708	-697	8827	--	--	--	-3.27	0.23	1.00	0.31	3.11	0.20	--	--	
l	1C	-104399	11708	-1255	1156	--	--	--	-2.76	0.20	1.00	0.31	2.73	0.23	--	--	
l	1D	-123754	11708	-1255	8827	--	--	--	-3.27	0.23	1.00	0.31	3.11	0.20	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-104760	11978	-698	1133	--	--	--	-2.77	0.20	1.00	0.32	2.74	0.23	--	--	
l	1J	-123392	11978	-698	8850	--	--	--	-3.26	0.23	1.00	0.32	3.11	0.20	--	--	
l	1K	-104760	11978	-1253	1133	--	--	--	-2.77	0.20	1.00	0.32	2.74	0.23	--	--	
l	1L	-123392	11978	-1253	8850	--	--	--	-3.26	0.23	1.00	0.32	3.11	0.20	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-609601	101640	-1847	19038	--	--	--	-4.03	0.29	1.00	0.67	3.68	0.36	--	--	
½	1B	-765208	101640	-1847	51266	--	--	--	-5.06	0.36	1.00	0.67	4.45	0.30	--	--	
½	1C	-609601	101640	-4401	19038	--	--	--	-4.03	0.29	1.00	0.67	3.68	0.36	--	--	
½	1D	-765208	101640	-4401	51266	--	--	--	-5.06	0.36	1.00	0.67	4.45	0.30	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-609144	104859	-2102	21254	--	--	--	-4.03	0.29	1.00	0.69	3.68	0.38	--	--	
½	1J	-765665	104859	-2102	49050	--	--	--	-5.06	0.36	1.00	0.69	4.46	0.31	--	--	
½	1K	-609144	104859	-4146	21254	--	--	--	-4.03	0.29	1.00	0.69	3.68	0.38	--	--	
½	1L	-765665	104859	-4146	49050	--	--	--	-5.06	0.36	1.00	0.69	4.46	0.31	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-171753	59433	767	9368	--	--	--	-4.54	0.32	1.00	1.57	4.07	0.77	0.05	0.01	
0	1B	-220684	59433	767	-14310	--	--	--	-5.84	0.42	1.00	1.57	5.04	0.62	0.07	0.01	
0	1C	-171753	59433	566	9368	--	--	--	-4.54	0.32	1.00	1.57	4.07	0.77	0.05	0.01	
0	1D	-220684	59433	566	-14310	--	--	--	-5.84	0.42	1.00	1.57	5.04	0.62	0.07	0.01	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-171031	60405	755	7890	--	--	--	-4.52	0.32	1.00	1.60	4.05	0.79	0.04	0.01	
0	1J	-221406	60405	755	-12832	--	--	--	-5.85	0.42	1.00	1.60	5.05	0.63	0.07	0.01	
0	1K	-171031	60405	578	7890	--	--	--	-4.52	0.32	1.00	1.60	4.05	0.79	0.04	0.01	
0	1L	-221406	60405	578	-12832	--	--	--	-5.85	0.42	1.00	1.60	5.05	0.63	0.07	0.01	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 126 Descrizione: Maschio murario n. 126 verso portico
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-51031	7233	166	3220	--	--	--	-3.01	0.21	1.00	0.43	2.92	0.29	--	--	
l	1B	-56788	7233	166	2028	--	--	--	-3.35	0.24	1.00	0.43	3.17	0.27	--	--	
l	1C	-51031	7233	-282	3220	--	--	--	-3.01	0.21	1.00	0.43	2.92	0.29	--	--	
l	1D	-56788	7233	-282	2028	--	--	--	-3.35	0.24	1.00	0.43	3.17	0.27	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-50546	7481	166	3257	--	--	--	-2.98	0.21	1.00	0.44	2.90	0.30	--	--	
l	1J	-57273	7481	166	1991	--	--	--	-3.38	0.24	1.00	0.44	3.19	0.28	--	--	
l	1K	-50546	7481	-281	3257	--	--	--	-2.98	0.21	1.00	0.44	2.90	0.30	--	--	
l	1L	-57273	7481	-281	1991	--	--	--	-3.38	0.24	1.00	0.44	3.19	0.28	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-230028	37267	1978	-2198	--	--	--	-4.19	0.30	1.00	0.68	3.80	0.36	--	--	
½	1B	-268930	37267	1978	-8034	--	--	--	-4.90	0.35	1.00	0.68	4.33	0.31	--	--	
½	1C	-230028	37267	395	-2198	--	--	--	-4.19	0.30	1.00	0.68	3.80	0.36	--	--	
½	1D	-268930	37267	395	-8034	--	--	--	-4.90	0.35	1.00	0.68	4.33	0.31	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-227840	39003	2043	-2125	--	--	--	-4.15	0.30	1.00	0.71	3.77	0.38	--	--	
½	1J	-271118	39003	2043	-8107	--	--	--	-4.94	0.35	1.00	0.71	4.36	0.33	--	--	
½	1K	-227840	39003	329	-2125	--	--	--	-4.15	0.30	1.00	0.71	3.77	0.38	--	--	
½	1L	-271118	39003	329	-8107	--	--	--	-4.94	0.35	1.00	0.71	4.36	0.33	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-70819	22509	1885	-8129	--	--	--	-5.16	0.37	1.00	1.64	4.53	0.72	0.32	0.09	
0	1B	-87671	22509	1885	-12339	--	--	--	-6.38	0.46	1.00	1.64	5.45	0.60	0.49	0.08	
0	1C	-70819	22509	1105	-8129	--	--	--	-5.16	0.37	1.00	1.64	4.53	0.72	0.32	0.05	
0	1D	-87671	22509	1105	-12339	--	--	--	-6.38	0.46	1.00	1.64	5.45	0.60	0.49	0.05	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-70875	22864	1914	-8328	--	--	--	-5.16	0.37	1.00	1.66	4.53	0.73	0.33	0.09	
0	1J	-87615	22864	1914	-12141	--	--	--	-6.38	0.46	1.00	1.66	5.44	0.61	0.48	0.09	
0	1K	-70875	22864	1076	-8328	--	--	--	-5.16	0.37	1.00	1.66	4.53	0.73	0.33	0.05	
0	1L	-87615	22864	1076	-12141	--	--	--	-6.38	0.46	1.00	1.66	5.44	0.61	0.48	0.05	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 127 Descrizione: Maschio murario n. 127 verso portico
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	1A	-55200	3634	76	-2936	--	--	--	-3.22	0.23	1.00	0.21	3.07	0.14	--	--	
l	1B	-61491	3634	76	-1001	--	--	--	-3.58	0.26	1.00	0.21	3.35	0.13	--	--	
l	1C	-55200	3634	-240	-2936	--	--	--	-3.22	0.23	1.00	0.21	3.07	0.14	--	--	
l	1D	-61491	3634	-240	-1001	--	--	--	-3.58	0.26	1.00	0.21	3.35	0.13	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-54727	3791	94	-3159	--	--	--	-3.19	0.23	1.00	0.22	3.05	0.14	--	--	
l	1J	-61964	3791	94	-778	--	--	--	-3.61	0.26	1.00	0.22	3.37	0.13	--	--	
l	1K	-54727	3791	-258	-3159	--	--	--	-3.19	0.23	1.00	0.22	3.05	0.14	--	--	
l	1L	-61964	3791	-258	-778	--	--	--	-3.61	0.26	1.00	0.22	3.37	0.13	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-277839	61819	1114	-1580	--	--	--	-4.05	0.29	1.00	0.90	3.69	0.49	--	--	
½	1B	-332082	61819	1114	13815	--	--	--	-4.84	0.35	1.00	0.90	4.29	0.42	--	--	
½	1C	-277839	61819	-784	-1580	--	--	--	-4.05	0.29	1.00	0.90	3.69	0.49	--	--	
½	1D	-332082	61819	-784	13815	--	--	--	-4.84	0.35	1.00	0.90	4.29	0.42	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-274387	65130	1174	-2776	--	--	--	-4.00	0.29	1.00	0.95	3.66	0.52	--	--	
½	1J	-335534	65130	1174	15011	--	--	--	-4.89	0.35	1.00	0.95	4.33	0.44	--	--	
½	1K	-274387	65130	-843	-2776	--	--	--	-4.00	0.29	1.00	0.95	3.66	0.52	--	--	
½	1L	-335534	65130	-843	15011	--	--	--	-4.89	0.35	1.00	0.95	4.33	0.44	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-80913	38876	112	14909	--	--	--	-4.71	0.34	1.00	2.26	4.20	1.08	0.39	0.00	NON Verif.
0	1B	-116336	38876	112	25291	--	--	--	-6.78	0.48	1.00	2.26	5.74	0.79	0.65	0.00	
0	1C	-80913	38876	-32	14909	--	--	--	-4.71	0.34	1.00	2.26	4.20	1.08	0.39	0.00	NON Verif.
0	1D	-116336	38876	-32	25291	--	--	--	-6.78	0.48	1.00	2.26	5.74	0.79	0.65	0.00	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-78378	39892	101	14070	--	--	--	-4.57	0.33	1.00	2.32	4.08	1.14	0.37	0.00	NON Verif.
0	1J	-118871	39892	101	26131	--	--	--	-6.92	0.49	1.00	2.32	5.85	0.79	0.67	0.00	
0	1K	-78378	39892	-20	14070	--	--	--	-4.57	0.33	1.00	2.32	4.08	1.14	0.37	0.00	NON Verif.
0	1L	-118871	39892	-20	26131	--	--	--	-6.92	0.49	1.00	2.32	5.85	0.79	0.67	0.00	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 128 Descrizione: Maschio murario n. 128 veso portico
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-46888	4944	343	2014	--	--	--	-2.80	0.20	1.00	0.30	2.76	0.21	--	--	
l	1B	-55942	4944	343	2336	--	--	--	-3.34	0.24	1.00	0.30	3.16	0.19	--	--	
l	1C	-46888	4944	-219	2014	--	--	--	-2.80	0.20	1.00	0.30	2.76	0.21	--	--	
l	1D	-55942	4944	-219	2336	--	--	--	-3.34	0.24	1.00	0.30	3.16	0.19	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-46490	5229	350	1988	--	--	--	-2.77	0.20	1.00	0.31	2.74	0.23	--	--	
l	1J	-56340	5229	350	2363	--	--	--	-3.36	0.24	1.00	0.31	3.18	0.20	--	--	
l	1K	-46490	5229	-226	1988	--	--	--	-2.77	0.20	1.00	0.31	2.74	0.23	--	--	
l	1L	-56340	5229	-226	2363	--	--	--	-3.36	0.24	1.00	0.31	3.18	0.20	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-278211	36651	-2779	-11086	--	--	--	-4.15	0.30	1.00	0.55	3.77	0.29	--	--	
½	1B	-360229	36651	-2779	-20406	--	--	--	-5.38	0.38	1.00	0.55	4.69	0.23	--	--	
½	1C	-278211	36651	-3705	-11086	--	--	--	-4.15	0.30	1.00	0.55	3.77	0.29	--	--	
½	1D	-360229	36651	-3705	-20406	--	--	--	-5.38	0.38	1.00	0.55	4.69	0.23	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-273157	39266	-2799	-10264	--	--	--	-4.08	0.29	1.00	0.59	3.72	0.32	--	--	
½	1J	-365283	39266	-2799	-21227	--	--	--	-5.45	0.39	1.00	0.59	4.75	0.25	--	--	
½	1K	-273157	39266	-3686	-10264	--	--	--	-4.08	0.29	1.00	0.59	3.72	0.32	--	--	
½	1L	-365283	39266	-3686	-21227	--	--	--	-5.45	0.39	1.00	0.59	4.75	0.25	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-80569	20871	-340	-14726	--	--	--	-4.81	0.34	1.00	1.25	4.27	0.58	0.40	0.01	
0	1B	-95723	20871	-340	-14661	--	--	--	-5.71	0.41	1.00	1.25	4.95	0.50	0.39	0.01	
0	1C	-80569	20871	-879	-14726	--	--	--	-4.81	0.34	1.00	1.25	4.27	0.58	0.40	0.03	
0	1D	-95723	20871	-879	-14661	--	--	--	-5.71	0.41	1.00	1.25	4.95	0.50	0.39	0.03	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-79531	21381	-344	-14657	--	--	--	-4.75	0.34	1.00	1.28	4.22	0.60	0.40	0.01	
0	1J	-96761	21381	-344	-14730	--	--	--	-5.78	0.41	1.00	1.28	4.99	0.51	0.39	0.01	
0	1K	-79531	21381	-876	-14657	--	--	--	-4.75	0.34	1.00	1.28	4.22	0.60	0.40	0.03	
0	1L	-96761	21381	-876	-14730	--	--	--	-5.78	0.41	1.00	1.28	4.99	0.51	0.39	0.03	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 129 Descrizione: Maschio murario n. 129 interrato
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-10468	5250	176	0	--	--	--	-0.98	0.07	1.00	0.49	1.39	0.70	--	--	
l	1B	-15810	5250	176	0	--	--	--	-1.48	0.11	1.00	0.49	1.77	0.55	--	--	
l	1C	-10468	5250	14	0	--	--	--	-0.98	0.07	1.00	0.49	1.39	0.70	--	--	
l	1D	-15810	5250	14	0	--	--	--	-1.48	0.11	1.00	0.49	1.77	0.55	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-10701	5332	187	0	--	--	--	-1.00	0.07	1.00	0.50	1.41	0.71	--	--	
l	1J	-15577	5332	187	0	--	--	--	-1.45	0.10	1.00	0.50	1.75	0.57	--	--	
l	1K	-10701	5332	4	0	--	--	--	-1.00	0.07	1.00	0.50	1.41	0.71	--	--	
l	1L	-15577	5332	4	0	--	--	--	-1.45	0.10	1.00	0.50	1.75	0.57	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-103785	9547	8911	0	--	--	--	-1.94	0.14	1.00	0.18	2.11	0.17	--	--	
½	1B	-140940	9547	8911	0	--	--	--	-2.63	0.19	1.00	0.18	2.63	0.14	--	--	
½	1C	-103785	9547	6978	0	--	--	--	-1.94	0.14	1.00	0.18	2.11	0.17	--	--	
½	1D	-140940	9547	6978	0	--	--	--	-2.63	0.19	1.00	0.18	2.63	0.14	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-103995	9848	8723	0	--	--	--	-1.94	0.14	1.00	0.18	2.12	0.17	--	--	
½	1J	-140731	9848	8723	0	--	--	--	-2.63	0.19	1.00	0.18	2.63	0.14	--	--	
½	1K	-103995	9848	7166	0	--	--	--	-1.94	0.14	1.00	0.18	2.12	0.17	--	--	
½	1L	-140731	9848	7166	0	--	--	--	-2.63	0.19	1.00	0.18	2.63	0.14	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-27890	4347	441	0	--	--	--	-2.60	0.19	1.00	0.41	2.61	0.31	0.00	0.04	
0	1B	-36959	4347	441	0	--	--	--	-3.45	0.25	1.00	0.41	3.25	0.25	0.00	0.03	
0	1C	-27890	4347	191	0	--	--	--	-2.60	0.19	1.00	0.41	2.61	0.31	0.00	0.02	
0	1D	-36959	4347	191	0	--	--	--	-3.45	0.25	1.00	0.41	3.25	0.25	0.00	0.01	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-28092	4389	437	0	--	--	--	-2.62	0.19	1.00	0.41	2.63	0.31	0.00	0.04	
0	1J	-36757	4389	437	0	--	--	--	-3.43	0.25	1.00	0.41	3.23	0.25	0.00	0.03	
0	1K	-28092	4389	194	0	--	--	--	-2.62	0.19	1.00	0.41	2.63	0.31	0.00	0.02	
0	1L	-36757	4389	194	0	--	--	--	-3.43	0.25	1.00	0.41	3.23	0.25	0.00	0.01	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 130 Descrizione: Maschio murario n. 130 interno
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-48997	7043	1110	-71	--	--	--	-3.05	0.22	1.00	0.44	2.95	0.30	--	--	
l	1B	-51734	7043	1110	165	--	--	--	-3.22	0.23	1.00	0.44	3.08	0.29	--	--	
l	1C	-48997	7043	-1132	-71	--	--	--	-3.05	0.22	1.00	0.44	2.95	0.30	--	--	
l	1D	-51734	7043	-1132	165	--	--	--	-3.22	0.23	1.00	0.44	3.08	0.29	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-49384	7423	988	-22	--	--	--	-3.08	0.22	1.00	0.46	2.97	0.31	--	--	
l	1J	-51347	7423	988	115	--	--	--	-3.20	0.23	1.00	0.46	3.06	0.30	--	--	
l	1K	-49384	7423	-1009	-22	--	--	--	-3.08	0.22	1.00	0.46	2.97	0.31	--	--	
l	1L	-51347	7423	-1009	115	--	--	--	-3.20	0.23	1.00	0.46	3.06	0.30	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-324586	48005	2286	234	--	--	--	-3.31	0.24	1.00	0.49	3.14	0.31	--	--	
½	1B	-343199	48005	2286	162	--	--	--	-3.50	0.25	1.00	0.49	3.28	0.30	--	--	
½	1C	-324586	48005	-5443	234	--	--	--	-3.31	0.24	1.00	0.49	3.14	0.31	--	--	
½	1D	-343199	48005	-5443	162	--	--	--	-3.50	0.25	1.00	0.49	3.28	0.30	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-327811	49434	1850	403	--	--	--	-3.34	0.24	1.00	0.50	3.17	0.32	--	--	
½	1J	-339974	49434	1850	-7	--	--	--	-3.46	0.25	1.00	0.50	3.26	0.31	--	--	
½	1K	-327811	49434	-5006	403	--	--	--	-3.34	0.24	1.00	0.50	3.17	0.32	--	--	
½	1L	-339974	49434	-5006	-7	--	--	--	-3.46	0.25	1.00	0.50	3.26	0.31	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-63101	12651	2154	-258	--	--	--	-3.56	0.25	1.00	0.71	3.33	0.43	0.01	0.08	
0	1B	-65463	12651	2154	-222	--	--	--	-3.69	0.26	1.00	0.71	3.43	0.42	0.01	0.08	
0	1C	-63101	12651	-1236	-258	--	--	--	-3.56	0.25	1.00	0.71	3.33	0.43	0.01	0.05	
0	1D	-65463	12651	-1236	-222	--	--	--	-3.69	0.26	1.00	0.71	3.43	0.42	0.01	0.04	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-63701	12744	1784	-247	--	--	--	-3.59	0.26	1.00	0.72	3.35	0.43	0.01	0.07	
0	1J	-64863	12744	1784	-233	--	--	--	-3.66	0.26	1.00	0.72	3.40	0.42	0.01	0.06	
0	1K	-63701	12744	-866	-247	--	--	--	-3.59	0.26	1.00	0.72	3.35	0.43	0.01	0.03	
0	1L	-64863	12744	-866	-233	--	--	--	-3.66	0.26	1.00	0.72	3.40	0.42	0.01	0.03	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 131 Descrizione: Maschio murario n. 131 interno
altezza calcolata: 542.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-174544	14379	33	12237	--	--	--	-2.87	0.20	1.00	0.24	2.81	0.17	--	--	
l	1B	-182924	14379	33	7083	--	--	--	-3.01	0.21	1.00	0.24	2.91	0.16	--	--	
l	1C	-174544	14379	-4113	12237	--	--	--	-2.87	0.20	1.00	0.24	2.81	0.17	--	--	
l	1D	-182924	14379	-4113	7083	--	--	--	-3.01	0.21	1.00	0.24	2.91	0.16	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-174180	15652	-545	13743	--	--	--	-2.86	0.20	1.00	0.26	2.81	0.18	--	--	
l	1J	-183288	15652	-545	5577	--	--	--	-3.01	0.22	1.00	0.26	2.92	0.18	--	--	
l	1K	-174180	15652	-3535	13743	--	--	--	-2.86	0.20	1.00	0.26	2.81	0.18	--	--	
l	1L	-183288	15652	-3535	5577	--	--	--	-3.01	0.22	1.00	0.26	2.92	0.18	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-1242410	78873	-2330	36572	--	--	--	-3.27	0.23	1.00	0.21	3.11	0.13	--	--	
½	1B	-1286003	78873	-2330	15746	--	--	--	-3.38	0.24	1.00	0.21	3.20	0.13	--	--	
½	1C	-1242410	78873	-31415	36572	--	--	--	-3.27	0.23	1.00	0.21	3.11	0.13	--	--	
½	1D	-1286003	78873	-31415	15746	--	--	--	-3.38	0.24	1.00	0.21	3.20	0.13	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-1243394	86241	-8024	39512	--	--	--	-3.27	0.23	1.00	0.23	3.11	0.15	--	--	
½	1J	-1285018	86241	-8024	12805	--	--	--	-3.38	0.24	1.00	0.23	3.19	0.14	--	--	
½	1K	-1243394	86241	-25721	39512	--	--	--	-3.27	0.23	1.00	0.23	3.11	0.15	--	--	
½	1L	-1285018	86241	-25721	12805	--	--	--	-3.38	0.24	1.00	0.23	3.19	0.14	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-217896	14380	2642	704	--	--	--	-3.58	0.26	1.00	0.24	3.34	0.14	0.00	0.03	
0	1B	-221584	14380	2642	903	--	--	--	-3.64	0.26	1.00	0.24	3.39	0.14	0.00	0.03	
0	1C	-217896	14380	1791	704	--	--	--	-3.58	0.26	1.00	0.24	3.34	0.14	0.00	0.02	
0	1D	-221584	14380	1791	903	--	--	--	-3.64	0.26	1.00	0.24	3.39	0.14	0.00	0.02	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-217994	15239	2562	1069	--	--	--	-3.58	0.26	1.00	0.25	3.35	0.15	0.00	0.03	
0	1J	-221487	15239	2562	538	--	--	--	-3.64	0.26	1.00	0.25	3.39	0.15	0.00	0.03	
0	1K	-217994	15239	1871	1069	--	--	--	-3.58	0.26	1.00	0.25	3.35	0.15	0.00	0.02	
0	1L	-221487	15239	1871	538	--	--	--	-3.64	0.26	1.00	0.25	3.39	0.15	0.00	0.02	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri fondazione 2**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 132 Descrizione: Maschio murario n. 132 interno
altezza calcolata: 542.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-29314	5221	664	0	--	--	--	-2.88	0.21	1.00	0.51	2.82	0.36	--	--	
l	1B	-31709	5221	664	0	--	--	--	-3.11	0.22	1.00	0.51	3.00	0.34	--	--	
l	1C	-29314	5221	-362	0	--	--	--	-2.88	0.21	1.00	0.51	2.82	0.36	--	--	
l	1D	-31709	5221	-362	0	--	--	--	-3.11	0.22	1.00	0.51	3.00	0.34	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-29160	5248	674	0	--	--	--	-2.86	0.20	1.00	0.52	2.81	0.37	--	--	
l	1J	-31863	5248	674	0	--	--	--	-3.13	0.22	1.00	0.52	3.01	0.34	--	--	
l	1K	-29160	5248	-372	0	--	--	--	-2.86	0.20	1.00	0.52	2.81	0.37	--	--	
l	1L	-31863	5248	-372	0	--	--	--	-3.13	0.22	1.00	0.52	3.01	0.34	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-366696	36570	5507	-2989	--	--	--	-3.62	0.26	1.00	0.36	3.38	0.21	--	--	
½	1B	-399457	36570	5507	-5363	--	--	--	-3.95	0.28	1.00	0.36	3.62	0.20	--	--	
½	1C	-366696	36570	-10018	-2989	--	--	--	-3.62	0.26	1.00	0.36	3.38	0.21	--	--	
½	1D	-399457	36570	-10018	-5363	--	--	--	-3.95	0.28	1.00	0.36	3.62	0.20	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-362757	38217	6318	-2787	--	--	--	-3.58	0.26	1.00	0.38	3.35	0.23	--	--	
½	1J	-403395	38217	6318	-5565	--	--	--	-3.98	0.28	1.00	0.38	3.65	0.21	--	--	
½	1K	-362757	38217	-10829	-2787	--	--	--	-3.58	0.26	1.00	0.38	3.35	0.23	--	--	
½	1L	-403395	38217	-10829	-5565	--	--	--	-3.98	0.28	1.00	0.38	3.65	0.21	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-90290	17988	-2184	1622	--	--	--	-3.61	0.26	1.00	0.72	3.37	0.43	0.03	0.06	
0	1B	-96125	17988	-2184	300	--	--	--	-3.84	0.27	1.00	0.72	3.54	0.41	0.00	0.05	
0	1C	-90290	17988	-6118	1622	--	--	--	-3.61	0.26	1.00	0.72	3.37	0.43	0.03	0.16	
0	1D	-96125	17988	-6118	300	--	--	--	-3.84	0.27	1.00	0.72	3.54	0.41	0.00	0.15	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-90022	18734	-2030	2011	--	--	--	-3.60	0.26	1.00	0.75	3.36	0.45	0.03	0.05	
0	1J	-96393	18734	-2030	-89	--	--	--	-3.85	0.28	1.00	0.75	3.55	0.42	0.00	0.05	
0	1K	-90022	18734	-6272	2011	--	--	--	-3.60	0.26	1.00	0.75	3.36	0.45	0.03	0.16	
0	1L	-96393	18734	-6272	-89	--	--	--	-3.85	0.28	1.00	0.75	3.55	0.42	0.00	0.16	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **1** Descrizione: Maschio murario n. 1 su corso valdocco
altezza calcolata: **546.00** cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	1A	-14665	793	166	0	--	--	--	-2.44	0.17	1.00	0.13	2.49	0.11	--	--	
l	1B	-14043	793	166	0	--	--	--	-2.34	0.17	1.00	0.13	2.42	0.11	--	--	
l	1C	-14665	793	-469	0	--	--	--	-2.44	0.17	1.00	0.13	2.49	0.11	--	--	
l	1D	-14043	793	-469	0	--	--	--	-2.34	0.17	1.00	0.13	2.42	0.11	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-14457	411	7	0	--	--	--	-2.41	0.17	1.00	0.07	2.47	0.06	--	--	
l	1J	-14251	411	7	0	--	--	--	-2.38	0.17	1.00	0.07	2.44	0.06	--	--	
l	1K	-14457	411	-309	0	--	--	--	-2.41	0.17	1.00	0.07	2.47	0.06	--	--	
l	1L	-14251	411	-309	0	--	--	--	-2.38	0.17	1.00	0.07	2.44	0.06	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-59091	9222	1132	103	--	--	--	-1.86	0.13	1.00	0.29	2.06	0.28	--	--	
½	1B	-103027	9222	1132	-946	--	--	--	-3.25	0.23	1.00	0.29	3.10	0.19	--	--	
½	1C	-59091	9222	-4953	103	--	--	--	-1.86	0.13	1.00	0.29	2.06	0.28	--	--	
½	1D	-103027	9222	-4953	-946	--	--	--	-3.25	0.23	1.00	0.29	3.10	0.19	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-69392	6158	-409	-126	--	--	--	-2.19	0.16	1.00	0.19	2.30	0.17	--	--	
½	1J	-92726	6158	-409	-718	--	--	--	-2.93	0.21	1.00	0.19	2.85	0.14	--	--	
½	1K	-69392	6158	-3412	-126	--	--	--	-2.19	0.16	1.00	0.19	2.30	0.17	--	--	
½	1L	-92726	6158	-3412	-718	--	--	--	-2.93	0.21	1.00	0.19	2.85	0.14	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-22463	4715	1092	0	--	--	--	-2.81	0.20	1.00	0.59	2.77	0.43	0.00	0.12	
0	1B	-33159	4715	1092	0	--	--	--	-4.14	0.30	1.00	0.59	3.77	0.31	0.00	0.10	
0	1C	-22463	4715	-1968	0	--	--	--	-2.81	0.20	1.00	0.59	2.77	0.43	0.00	0.22	
0	1D	-33159	4715	-1968	0	--	--	--	-4.14	0.30	1.00	0.59	3.77	0.31	0.00	0.17	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-25110	3728	309	0	--	--	--	-3.14	0.22	1.00	0.47	3.01	0.31	0.00	0.03	
0	1J	-30511	3728	309	0	--	--	--	-3.81	0.27	1.00	0.47	3.52	0.26	0.00	0.03	
0	1K	-25110	3728	-1186	0	--	--	--	-3.14	0.22	1.00	0.47	3.01	0.31	0.00	0.12	
0	1L	-30511	3728	-1186	0	--	--	--	-3.81	0.27	1.00	0.47	3.52	0.26	0.00	0.11	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **2** Descrizione: Maschio murario n. 2 su corso Valdocco
altezza calcolata: **546.00** cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-96611	2131	-2682	-1864	--	--	--	-3.57	0.25	1.00	0.08	3.34	0.05	--	--	
l	1B	-110911	2131	-2682	-3566	--	--	--	-4.10	0.29	1.00	0.08	3.73	0.04	--	--	
l	1C	-96611	2131	-8292	-1864	--	--	--	-3.57	0.25	1.00	0.08	3.34	0.05	--	--	
l	1D	-110911	2131	-8292	-3566	--	--	--	-4.10	0.29	1.00	0.08	3.73	0.04	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-99340	2242	-4079	-2182	--	--	--	-3.67	0.26	1.00	0.08	3.41	0.05	--	--	
l	1J	-108183	2242	-4079	-3247	--	--	--	-3.99	0.29	1.00	0.08	3.66	0.05	--	--	
l	1K	-99340	2242	-6895	-2182	--	--	--	-3.67	0.26	1.00	0.08	3.41	0.05	--	--	
l	1L	-108183	2242	-6895	-3247	--	--	--	-3.99	0.29	1.00	0.08	3.66	0.05	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-381075	17757	-8206	-3891	--	--	--	-3.62	0.26	1.00	0.17	3.37	0.10	--	--	
½	1B	-437443	17757	-8206	-6362	--	--	--	-4.15	0.30	1.00	0.17	3.77	0.09	--	--	
½	1C	-381075	17757	-16949	-3891	--	--	--	-3.62	0.26	1.00	0.17	3.37	0.10	--	--	
½	1D	-437443	17757	-16949	-6362	--	--	--	-4.15	0.30	1.00	0.17	3.77	0.09	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-388840	15725	-10340	-4878	--	--	--	-3.69	0.26	1.00	0.15	3.43	0.09	--	--	
½	1J	-429678	15725	-10340	-5374	--	--	--	-4.08	0.29	1.00	0.15	3.72	0.08	--	--	
½	1K	-388840	15725	-14814	-4878	--	--	--	-3.69	0.26	1.00	0.15	3.43	0.09	--	--	
½	1L	-429678	15725	-14814	-5374	--	--	--	-4.08	0.29	1.00	0.15	3.72	0.08	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-143168	18513	2649	-6567	--	--	--	-4.44	0.32	1.00	0.57	3.99	0.29	0.05	0.06	
0	1B	-168593	18513	2649	2212	--	--	--	-5.23	0.37	1.00	0.57	4.58	0.25	0.02	0.05	
0	1C	-143168	18513	-2564	-6567	--	--	--	-4.44	0.32	1.00	0.57	3.99	0.29	0.05	0.05	
0	1D	-168593	18513	-2564	2212	--	--	--	-5.23	0.37	1.00	0.57	4.58	0.25	0.02	0.05	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-149562	16672	1385	-4223	--	--	--	-4.64	0.33	1.00	0.52	4.14	0.25	0.03	0.03	
0	1J	-162199	16672	1385	-131	--	--	--	-5.03	0.36	1.00	0.52	4.43	0.23	0.00	0.03	
0	1K	-149562	16672	-1299	-4223	--	--	--	-4.64	0.33	1.00	0.52	4.14	0.25	0.03	0.03	
0	1L	-162199	16672	-1299	-131	--	--	--	-5.03	0.36	1.00	0.52	4.43	0.23	0.00	0.03	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **3** Descrizione: Maschio murario n. 3 su corso valdocco
altezza calcolata: **546.00** cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-58200	2492	-7165	-217	--	--	--	-4.25	0.30	1.00	0.18	3.84	0.09	--	--	
l	1B	-64303	2492	-7165	-653	--	--	--	-4.69	0.34	1.00	0.18	4.18	0.09	--	--	
l	1C	-58200	2492	-9258	-217	--	--	--	-4.25	0.30	1.00	0.18	3.84	0.09	--	--	
l	1D	-64303	2492	-9258	-653	--	--	--	-4.69	0.34	1.00	0.18	4.18	0.09	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-59587	2123	-7674	-272	--	--	--	-4.35	0.31	1.00	0.15	3.92	0.08	--	--	
l	1J	-62917	2123	-7674	-598	--	--	--	-4.59	0.33	1.00	0.15	4.10	0.08	--	--	
l	1K	-59587	2123	-8749	-272	--	--	--	-4.35	0.31	1.00	0.15	3.92	0.08	--	--	
l	1L	-62917	2123	-8749	-598	--	--	--	-4.59	0.33	1.00	0.15	4.10	0.08	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-182957	2204	-4323	-752	--	--	--	-3.86	0.28	1.00	0.05	3.55	0.03	--	--	
½	1B	-201540	2204	-4323	-644	--	--	--	-4.25	0.30	1.00	0.05	3.85	0.02	--	--	
½	1C	-182957	2204	-9920	-752	--	--	--	-3.86	0.28	1.00	0.05	3.55	0.03	--	--	
½	1D	-201540	2204	-9920	-644	--	--	--	-4.25	0.30	1.00	0.05	3.85	0.02	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-183726	2404	-5644	-834	--	--	--	-3.88	0.28	1.00	0.05	3.57	0.03	--	--	
½	1J	-200770	2404	-5644	-562	--	--	--	-4.24	0.30	1.00	0.05	3.84	0.03	--	--	
½	1K	-183726	2404	-8599	-834	--	--	--	-3.88	0.28	1.00	0.05	3.57	0.03	--	--	
½	1L	-200770	2404	-8599	-562	--	--	--	-4.24	0.30	1.00	0.05	3.84	0.03	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-86054	5395	4298	-810	--	--	--	-5.38	0.38	1.00	0.34	4.69	0.14	0.02	0.17	
0	1B	-96395	5395	4298	-1012	--	--	--	-6.03	0.43	1.00	0.34	5.18	0.13	0.03	0.17	
0	1C	-86054	5395	1584	-810	--	--	--	-5.38	0.38	1.00	0.34	4.69	0.14	0.02	0.06	
0	1D	-96395	5395	1584	-1012	--	--	--	-6.03	0.43	1.00	0.34	5.18	0.13	0.03	0.06	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-87316	5691	3697	-816	--	--	--	-5.46	0.39	1.00	0.36	4.75	0.15	0.02	0.15	
0	1J	-95133	5691	3697	-1006	--	--	--	-5.95	0.42	1.00	0.36	5.12	0.14	0.03	0.15	
0	1K	-87316	5691	2186	-816	--	--	--	-5.46	0.39	1.00	0.36	4.75	0.15	0.02	0.09	
0	1L	-95133	5691	2186	-1006	--	--	--	-5.95	0.42	1.00	0.36	5.12	0.14	0.03	0.09	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **4** Descrizione: Maschio murario n. 4 su corso valdocco
altezza calcolata: **546.00** cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	1A	-112497	4353	-6486	-1011	--	--	--	-3.98	0.28	1.00	0.15	3.65	0.08	--	--	
l	1B	-123792	4353	-6486	-2000	--	--	--	-4.38	0.31	1.00	0.15	3.95	0.08	--	--	
l	1C	-112497	4353	-14279	-1011	--	--	--	-3.98	0.28	1.00	0.15	3.65	0.08	--	--	
l	1D	-123792	4353	-14279	-2000	--	--	--	-4.38	0.31	1.00	0.15	3.95	0.08	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-114043	3312	-8124	-1276	--	--	--	-4.04	0.29	1.00	0.12	3.69	0.06	--	--	
l	1J	-122246	3312	-8124	-1735	--	--	--	-4.33	0.31	1.00	0.12	3.90	0.06	--	--	
l	1K	-114043	3312	-12641	-1276	--	--	--	-4.04	0.29	1.00	0.12	3.69	0.06	--	--	
l	1L	-122246	3312	-12641	-1735	--	--	--	-4.33	0.31	1.00	0.12	3.90	0.06	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-439184	17870	-1123	-5824	--	--	--	-4.01	0.29	1.00	0.16	3.67	0.09	--	--	
½	1B	-478359	17870	-1123	-2353	--	--	--	-4.37	0.31	1.00	0.16	3.94	0.08	--	--	
½	1C	-439184	17870	-16513	-5824	--	--	--	-4.01	0.29	1.00	0.16	3.67	0.09	--	--	
½	1D	-478359	17870	-16513	-2353	--	--	--	-4.37	0.31	1.00	0.16	3.94	0.08	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-438663	18524	-3628	-5611	--	--	--	-4.01	0.29	1.00	0.17	3.67	0.09	--	--	
½	1J	-478880	18524	-3628	-2566	--	--	--	-4.37	0.31	1.00	0.17	3.94	0.09	--	--	
½	1K	-438663	18524	-14008	-5611	--	--	--	-4.01	0.29	1.00	0.17	3.67	0.09	--	--	
½	1L	-478880	18524	-14008	-2566	--	--	--	-4.37	0.31	1.00	0.17	3.94	0.09	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-166231	15517	11937	-1482	--	--	--	-4.95	0.35	1.00	0.46	4.38	0.21	0.01	0.23	
0	1B	-175648	15517	11937	-1740	--	--	--	-5.24	0.37	1.00	0.46	4.59	0.20	0.01	0.23	
0	1C	-166231	15517	5595	-1482	--	--	--	-4.95	0.35	1.00	0.46	4.38	0.21	0.01	0.11	
0	1D	-175648	15517	5595	-1740	--	--	--	-5.24	0.37	1.00	0.46	4.59	0.20	0.01	0.11	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-168119	15284	11289	-1626	--	--	--	-5.01	0.36	1.00	0.46	4.42	0.21	0.01	0.22	
0	1J	-173761	15284	11289	-1596	--	--	--	-5.18	0.37	1.00	0.46	4.54	0.20	0.01	0.22	
0	1K	-168119	15284	6244	-1626	--	--	--	-5.01	0.36	1.00	0.46	4.42	0.21	0.01	0.12	
0	1L	-173761	15284	6244	-1596	--	--	--	-5.18	0.37	1.00	0.46	4.54	0.20	0.01	0.12	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **5** Descrizione: Maschio murario n. 5 su corso Valdocco
altezza calcolata: **546.00** cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-69603	2863	-7898	-328	--	--	--	-4.14	0.30	1.00	0.17	3.77	0.09	--	--	
l	1B	-74646	2863	-7898	-742	--	--	--	-4.44	0.32	1.00	0.17	3.99	0.09	--	--	
l	1C	-69603	2863	-10897	-328	--	--	--	-4.14	0.30	1.00	0.17	3.77	0.09	--	--	
l	1D	-74646	2863	-10897	-742	--	--	--	-4.44	0.32	1.00	0.17	3.99	0.09	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-70408	2369	-8062	-469	--	--	--	-4.19	0.30	1.00	0.14	3.80	0.07	--	--	
l	1J	-73841	2369	-8062	-601	--	--	--	-4.39	0.31	1.00	0.14	3.96	0.07	--	--	
l	1K	-70408	2369	-10733	-469	--	--	--	-4.19	0.30	1.00	0.14	3.80	0.07	--	--	
l	1L	-73841	2369	-10733	-601	--	--	--	-4.39	0.31	1.00	0.14	3.96	0.07	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-256421	11616	2521	-1557	--	--	--	-4.02	0.29	1.00	0.18	3.68	0.10	--	--	
½	1B	-279826	11616	2521	21	--	--	--	-4.39	0.31	1.00	0.18	3.95	0.09	--	--	
½	1C	-256421	11616	-14373	-1557	--	--	--	-4.02	0.29	1.00	0.18	3.68	0.10	--	--	
½	1D	-279826	11616	-14373	21	--	--	--	-4.39	0.31	1.00	0.18	3.95	0.09	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-255738	11983	-245	-1459	--	--	--	-4.01	0.29	1.00	0.19	3.67	0.10	--	--	
½	1J	-280509	11983	-245	-76	--	--	--	-4.40	0.31	1.00	0.19	3.96	0.09	--	--	
½	1K	-255738	11983	-11607	-1459	--	--	--	-4.01	0.29	1.00	0.19	3.67	0.10	--	--	
½	1L	-280509	11983	-11607	-76	--	--	--	-4.40	0.31	1.00	0.19	3.96	0.09	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-91167	13460	7042	1088	--	--	--	-5.20	0.37	1.00	0.77	4.56	0.34	0.03	0.26	
0	1B	-98272	13460	7042	-42	--	--	--	-5.61	0.40	1.00	0.77	4.86	0.32	0.00	0.26	
0	1C	-91167	13460	3591	1088	--	--	--	-5.20	0.37	1.00	0.77	4.56	0.34	0.03	0.13	
0	1D	-98272	13460	3591	-42	--	--	--	-5.61	0.40	1.00	0.77	4.86	0.32	0.00	0.13	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-91093	13469	6742	905	--	--	--	-5.20	0.37	1.00	0.77	4.56	0.34	0.02	0.25	
0	1J	-98346	13469	6742	141	--	--	--	-5.61	0.40	1.00	0.77	4.87	0.32	0.00	0.25	
0	1K	-91093	13469	3891	905	--	--	--	-5.20	0.37	1.00	0.77	4.56	0.34	0.02	0.14	
0	1L	-98346	13469	3891	141	--	--	--	-5.61	0.40	1.00	0.77	4.87	0.32	0.00	0.14	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **6** Descrizione: Maschio murario n. 6 su corso Valdocco
altezza calcolata: **546.00** cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	1A	-113396	4605	3998	307	--	--	--	-3.97	0.28	1.00	0.16	3.64	0.09	--	--	
l	1B	-123465	4605	3998	-451	--	--	--	-4.33	0.31	1.00	0.16	3.90	0.08	--	--	
l	1C	-113396	4605	-18695	307	--	--	--	-3.97	0.28	1.00	0.16	3.64	0.09	--	--	
l	1D	-123465	4605	-18695	-451	--	--	--	-4.33	0.31	1.00	0.16	3.90	0.08	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-114432	3522	153	77	--	--	--	-4.01	0.29	1.00	0.12	3.67	0.07	--	--	
l	1J	-122428	3522	153	-221	--	--	--	-4.29	0.31	1.00	0.12	3.88	0.06	--	--	
l	1K	-114432	3522	-14850	77	--	--	--	-4.01	0.29	1.00	0.12	3.67	0.07	--	--	
l	1L	-122428	3522	-14850	-221	--	--	--	-4.29	0.31	1.00	0.12	3.88	0.06	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-443780	17933	5672	-1276	--	--	--	-4.00	0.29	1.00	0.16	3.66	0.09	--	--	
½	1B	-482881	17933	5672	3517	--	--	--	-4.35	0.31	1.00	0.16	3.92	0.08	--	--	
½	1C	-443780	17933	-20972	-1276	--	--	--	-4.00	0.29	1.00	0.16	3.66	0.09	--	--	
½	1D	-482881	17933	-20972	3517	--	--	--	-4.35	0.31	1.00	0.16	3.92	0.08	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-440106	18876	1558	-1323	--	--	--	-3.97	0.28	1.00	0.17	3.63	0.09	--	--	
½	1J	-486556	18876	1558	3565	--	--	--	-4.38	0.31	1.00	0.17	3.95	0.09	--	--	
½	1K	-440106	18876	-16858	-1323	--	--	--	-3.97	0.28	1.00	0.17	3.63	0.09	--	--	
½	1L	-486556	18876	-16858	3565	--	--	--	-4.38	0.31	1.00	0.17	3.95	0.09	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-169617	18127	12173	1073	--	--	--	-5.00	0.36	1.00	0.53	4.41	0.24	0.01	0.24	
0	1B	-177282	18127	12173	194	--	--	--	-5.22	0.37	1.00	0.53	4.58	0.23	0.00	0.23	
0	1C	-169617	18127	1589	1073	--	--	--	-5.00	0.36	1.00	0.53	4.41	0.24	0.01	0.03	
0	1D	-177282	18127	1589	194	--	--	--	-5.22	0.37	1.00	0.53	4.58	0.23	0.00	0.03	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-170501	18111	10868	719	--	--	--	-5.02	0.36	1.00	0.53	4.43	0.24	0.00	0.21	
0	1J	-176398	18111	10868	548	--	--	--	-5.19	0.37	1.00	0.53	4.56	0.23	0.00	0.21	
0	1K	-170501	18111	2894	719	--	--	--	-5.02	0.36	1.00	0.53	4.43	0.24	0.00	0.06	
0	1L	-176398	18111	2894	548	--	--	--	-5.19	0.37	1.00	0.53	4.56	0.23	0.00	0.06	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **7** Descrizione: **Maschio murario n. 7 su corso Valdocco**
altezza calcolata: **546.00** cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-72090	2022	-489	116	--	--	--	-4.09	0.29	1.00	0.11	3.73	0.06	--	--	
l	1B	-77661	2022	-489	237	--	--	--	-4.41	0.31	1.00	0.11	3.97	0.06	--	--	
l	1C	-72090	2022	-12459	116	--	--	--	-4.09	0.29	1.00	0.11	3.73	0.06	--	--	
l	1D	-77661	2022	-12459	237	--	--	--	-4.41	0.31	1.00	0.11	3.97	0.06	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-72465	1868	-2490	105	--	--	--	-4.11	0.29	1.00	0.11	3.75	0.06	--	--	
l	1J	-77286	1868	-2490	248	--	--	--	-4.39	0.31	1.00	0.11	3.95	0.05	--	--	
l	1K	-72465	1868	-10458	105	--	--	--	-4.11	0.29	1.00	0.11	3.75	0.06	--	--	
l	1L	-77286	1868	-10458	248	--	--	--	-4.39	0.31	1.00	0.11	3.95	0.05	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-268247	13126	2655	2300	--	--	--	-4.00	0.29	1.00	0.20	3.66	0.11	--	--	
½	1B	-292588	13126	2655	3756	--	--	--	-4.36	0.31	1.00	0.20	3.93	0.10	--	--	
½	1C	-268247	13126	-15706	2300	--	--	--	-4.00	0.29	1.00	0.20	3.66	0.11	--	--	
½	1D	-292588	13126	-15706	3756	--	--	--	-4.36	0.31	1.00	0.20	3.93	0.10	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-266666	14049	-414	2281	--	--	--	-3.98	0.28	1.00	0.21	3.64	0.12	--	--	
½	1J	-294169	14049	-414	3775	--	--	--	-4.39	0.31	1.00	0.21	3.95	0.11	--	--	
½	1K	-266666	14049	-12637	2281	--	--	--	-3.98	0.28	1.00	0.21	3.64	0.12	--	--	
½	1L	-294169	14049	-12637	3775	--	--	--	-4.39	0.31	1.00	0.21	3.95	0.11	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-95481	16115	7117	2659	--	--	--	-5.19	0.37	1.00	0.88	4.55	0.38	0.06	0.25	
0	1B	-107793	16115	7117	411	--	--	--	-5.85	0.42	1.00	0.88	5.05	0.35	0.01	0.25	
0	1C	-95481	16115	-607	2659	--	--	--	-5.19	0.37	1.00	0.88	4.55	0.38	0.06	0.02	
0	1D	-107793	16115	-607	411	--	--	--	-5.85	0.42	1.00	0.88	5.05	0.35	0.01	0.02	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-95032	16502	5727	2573	--	--	--	-5.16	0.37	1.00	0.90	4.53	0.40	0.05	0.20	
0	1J	-108242	16502	5727	498	--	--	--	-5.88	0.42	1.00	0.90	5.07	0.35	0.01	0.20	
0	1K	-95032	16502	783	2573	--	--	--	-5.16	0.37	1.00	0.90	4.53	0.40	0.05	0.03	
0	1L	-108242	16502	783	498	--	--	--	-5.88	0.42	1.00	0.90	5.07	0.35	0.01	0.03	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **8** Descrizione: **Maschio murario n. 8 su corso valdocco**
altezza calcolata: **546.00** cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-106560	5475	2974	2043	--	--	--	-3.77	0.27	1.00	0.19	3.49	0.11	--	--	
l	1B	-120912	5475	2974	2643	--	--	--	-4.28	0.31	1.00	0.19	3.87	0.10	--	--	
l	1C	-106560	5475	-12932	2043	--	--	--	-3.77	0.27	1.00	0.19	3.49	0.11	--	--	
l	1D	-120912	5475	-12932	2643	--	--	--	-4.28	0.31	1.00	0.19	3.87	0.10	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-107360	5429	477	1338	--	--	--	-3.80	0.27	1.00	0.19	3.51	0.11	--	--	
l	1J	-120113	5429	477	3349	--	--	--	-4.25	0.30	1.00	0.19	3.85	0.10	--	--	
l	1K	-107360	5429	-10435	1338	--	--	--	-3.80	0.27	1.00	0.19	3.51	0.11	--	--	
l	1L	-120113	5429	-10435	3349	--	--	--	-4.25	0.30	1.00	0.19	3.85	0.10	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-417117	22429	11168	8377	--	--	--	-3.77	0.27	1.00	0.20	3.48	0.12	--	--	
½	1B	-482211	22429	11168	19750	--	--	--	-4.35	0.31	1.00	0.20	3.93	0.10	--	--	
½	1C	-417117	22429	-26707	8377	--	--	--	-3.77	0.27	1.00	0.20	3.48	0.12	--	--	
½	1D	-482211	22429	-26707	19750	--	--	--	-4.35	0.31	1.00	0.20	3.93	0.10	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-415387	23619	4980	7679	--	--	--	-3.75	0.27	1.00	0.21	3.47	0.12	--	--	
½	1J	-483941	23619	4980	20448	--	--	--	-4.37	0.31	1.00	0.21	3.94	0.11	--	--	
½	1K	-415387	23619	-20519	7679	--	--	--	-3.75	0.27	1.00	0.21	3.47	0.12	--	--	
½	1L	-483941	23619	-20519	20448	--	--	--	-4.37	0.31	1.00	0.21	3.94	0.11	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-155753	21426	11689	4629	--	--	--	-4.61	0.33	1.00	0.63	4.12	0.31	0.03	0.23	
0	1B	-184211	21426	11689	-6401	--	--	--	-5.46	0.39	1.00	0.63	4.75	0.27	0.04	0.22	
0	1C	-155753	21426	-4909	4629	--	--	--	-4.61	0.33	1.00	0.63	4.12	0.31	0.03	0.10	
0	1D	-184211	21426	-4909	-6401	--	--	--	-5.46	0.39	1.00	0.63	4.75	0.27	0.04	0.09	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-157667	21605	9004	3978	--	--	--	-4.67	0.33	1.00	0.64	4.16	0.31	0.03	0.18	
0	1J	-182296	21605	9004	-5750	--	--	--	-5.40	0.39	1.00	0.64	4.71	0.27	0.04	0.17	
0	1K	-157667	21605	-2224	3978	--	--	--	-4.67	0.33	1.00	0.64	4.16	0.31	0.03	0.04	
0	1L	-182296	21605	-2224	-5750	--	--	--	-5.40	0.39	1.00	0.64	4.71	0.27	0.04	0.04	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **9** Descrizione: Maschio murario n. 9 su corso valdocco
altezza calcolata: **546.00** cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-32200	1788	3319	0	--	--	--	-2.98	0.21	1.00	0.17	2.90	0.11	--	--	
l	1B	-41783	1788	3319	0	--	--	--	-3.87	0.28	1.00	0.17	3.56	0.09	--	--	
l	1C	-32200	1788	-3474	0	--	--	--	-2.98	0.21	1.00	0.17	2.90	0.11	--	--	
l	1D	-41783	1788	-3474	0	--	--	--	-3.87	0.28	1.00	0.17	3.56	0.09	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-32872	1706	2139	0	--	--	--	-3.05	0.22	1.00	0.16	2.94	0.11	--	--	
l	1J	-41110	1706	2139	0	--	--	--	-3.81	0.27	1.00	0.16	3.52	0.09	--	--	
l	1K	-32872	1706	-2294	0	--	--	--	-3.05	0.22	1.00	0.16	2.94	0.11	--	--	
l	1L	-41110	1706	-2294	0	--	--	--	-3.81	0.27	1.00	0.16	3.52	0.09	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-95219	11156	4482	0	--	--	--	-2.94	0.21	1.00	0.34	2.87	0.24	--	--	
½	1B	-151640	11156	4482	0	--	--	--	-4.68	0.33	1.00	0.34	4.17	0.17	--	--	
½	1C	-95219	11156	-6998	0	--	--	--	-2.94	0.21	1.00	0.34	2.87	0.24	--	--	
½	1D	-151640	11156	-6998	0	--	--	--	-4.68	0.33	1.00	0.34	4.17	0.17	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-97433	11201	2462	0	--	--	--	-3.01	0.21	1.00	0.35	2.92	0.24	--	--	
½	1J	-149426	11201	2462	0	--	--	--	-4.61	0.33	1.00	0.35	4.12	0.17	--	--	
½	1K	-97433	11201	-4978	0	--	--	--	-3.01	0.21	1.00	0.35	2.92	0.24	--	--	
½	1L	-149426	11201	-4978	0	--	--	--	-4.61	0.33	1.00	0.35	4.12	0.17	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-42570	5374	4974	0	--	--	--	-3.94	0.28	1.00	0.50	3.62	0.28	0.00	0.33	
0	1B	-59347	5374	4974	0	--	--	--	-5.50	0.39	1.00	0.50	4.78	0.21	0.00	0.30	
0	1C	-42570	5374	-3001	0	--	--	--	-3.94	0.28	1.00	0.50	3.62	0.28	0.00	0.20	
0	1D	-59347	5374	-3001	0	--	--	--	-5.50	0.39	1.00	0.50	4.78	0.21	0.00	0.18	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-43757	5321	3988	0	--	--	--	-4.05	0.29	1.00	0.49	3.70	0.27	0.00	0.26	
0	1J	-58160	5321	3988	0	--	--	--	-5.39	0.38	1.00	0.49	4.70	0.21	0.00	0.24	
0	1K	-43757	5321	-2015	0	--	--	--	-4.05	0.29	1.00	0.49	3.70	0.27	0.00	0.13	
0	1L	-58160	5321	-2015	0	--	--	--	-5.39	0.38	1.00	0.49	4.70	0.21	0.00	0.12	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 20 Descrizione: Maschio murario n. 20 su Cortile
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-38142	1882	339	-242	--	--	--	-2.83	0.20	1.00	0.14	2.78	0.10	--	--	
l	1B	-46745	1882	339	-1148	--	--	--	-3.47	0.25	1.00	0.14	3.26	0.09	--	--	
l	1C	-38142	1882	-1082	-242	--	--	--	-2.83	0.20	1.00	0.14	2.78	0.10	--	--	
l	1D	-46745	1882	-1082	-1148	--	--	--	-3.47	0.25	1.00	0.14	3.26	0.09	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-37769	1810	312	-156	--	--	--	-2.80	0.20	1.00	0.13	2.76	0.10	--	--	
l	1J	-47118	1810	312	-1233	--	--	--	-3.50	0.25	1.00	0.13	3.28	0.08	--	--	
l	1K	-37769	1810	-1054	-156	--	--	--	-2.80	0.20	1.00	0.13	2.76	0.10	--	--	
l	1L	-47118	1810	-1054	-1233	--	--	--	-3.50	0.25	1.00	0.13	3.28	0.08	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-128988	27097	591	-2148	--	--	--	-3.19	0.23	1.00	0.67	3.05	0.44	--	--	
½	1B	-153090	27097	591	-2849	--	--	--	-3.79	0.27	1.00	0.67	3.50	0.38	--	--	
½	1C	-128988	27097	-1823	-2148	--	--	--	-3.19	0.23	1.00	0.67	3.05	0.44	--	--	
½	1D	-153090	27097	-1823	-2849	--	--	--	-3.79	0.27	1.00	0.67	3.50	0.38	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-128431	28505	558	-1995	--	--	--	-3.18	0.23	1.00	0.71	3.04	0.46	--	--	
½	1J	-153647	28505	558	-3001	--	--	--	-3.80	0.27	1.00	0.71	3.51	0.40	--	--	
½	1K	-128431	28505	-1791	-1995	--	--	--	-3.18	0.23	1.00	0.71	3.04	0.46	--	--	
½	1L	-153647	28505	-1791	-3001	--	--	--	-3.80	0.27	1.00	0.71	3.51	0.40	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-44269	9388	3	-1555	--	--	--	-3.29	0.23	1.00	0.70	3.12	0.45	0.06	0.00	
0	1B	-57297	9388	3	-1703	--	--	--	-4.25	0.30	1.00	0.70	3.85	0.36	0.05	0.00	
0	1C	-44269	9388	-657	-1555	--	--	--	-3.29	0.23	1.00	0.70	3.12	0.45	0.06	0.05	
0	1D	-57297	9388	-657	-1703	--	--	--	-4.25	0.30	1.00	0.70	3.85	0.36	0.05	0.04	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-43704	9809	-40	-1528	--	--	--	-3.24	0.23	1.00	0.73	3.09	0.47	0.06	0.00	
0	1J	-57862	9809	-40	-1730	--	--	--	-4.29	0.31	1.00	0.73	3.88	0.38	0.06	0.00	
0	1K	-43704	9809	-614	-1528	--	--	--	-3.24	0.23	1.00	0.73	3.09	0.47	0.06	0.05	
0	1L	-57862	9809	-614	-1730	--	--	--	-4.29	0.31	1.00	0.73	3.88	0.38	0.06	0.04	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 21 Descrizione: Maschio murario n. 21 su Cortile
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-11605	898	169	0	--	--	--	-1.67	0.12	1.00	0.13	1.91	0.14	--	--	
l	1B	-12979	898	169	0	--	--	--	-1.87	0.13	1.00	0.13	2.06	0.13	--	--	
l	1C	-11605	898	-343	0	--	--	--	-1.67	0.12	1.00	0.13	1.91	0.14	--	--	
l	1D	-12979	898	-343	0	--	--	--	-1.87	0.13	1.00	0.13	2.06	0.13	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-11893	926	184	0	--	--	--	-1.71	0.12	1.00	0.13	1.94	0.14	--	--	
l	1J	-12691	926	184	0	--	--	--	-1.83	0.13	1.00	0.13	2.03	0.13	--	--	
l	1K	-11893	926	-358	0	--	--	--	-1.71	0.12	1.00	0.13	1.94	0.14	--	--	
l	1L	-12691	926	-358	0	--	--	--	-1.83	0.13	1.00	0.13	2.03	0.13	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-63306	11357	-34	0	--	--	--	-3.04	0.22	1.00	0.54	2.94	0.37	--	--	
½	1B	-79074	11357	-34	0	--	--	--	-3.79	0.27	1.00	0.54	3.50	0.31	--	--	
½	1C	-63306	11357	-3581	0	--	--	--	-3.04	0.22	1.00	0.54	2.94	0.37	--	--	
½	1D	-79074	11357	-3581	0	--	--	--	-3.79	0.27	1.00	0.54	3.50	0.31	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-63354	11510	-87	0	--	--	--	-3.04	0.22	1.00	0.55	2.94	0.38	--	--	
½	1J	-79026	11510	-87	0	--	--	--	-3.79	0.27	1.00	0.55	3.50	0.32	--	--	
½	1K	-63354	11510	-3528	0	--	--	--	-3.04	0.22	1.00	0.55	2.94	0.38	--	--	
½	1L	-79026	11510	-3528	0	--	--	--	-3.79	0.27	1.00	0.55	3.50	0.32	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-17427	2854	-244	0	--	--	--	-2.51	0.18	1.00	0.41	2.54	0.32	0.00	0.03	
0	1B	-23890	2854	-244	0	--	--	--	-3.44	0.25	1.00	0.41	3.24	0.25	0.00	0.03	
0	1C	-17427	2854	-549	0	--	--	--	-2.51	0.18	1.00	0.41	2.54	0.32	0.00	0.07	
0	1D	-23890	2854	-549	0	--	--	--	-3.44	0.25	1.00	0.41	3.24	0.25	0.00	0.06	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-17179	2973	-231	0	--	--	--	-2.47	0.18	1.00	0.43	2.51	0.34	0.00	0.03	
0	1J	-24139	2973	-231	0	--	--	--	-3.47	0.25	1.00	0.43	3.27	0.26	0.00	0.02	
0	1K	-17179	2973	-562	0	--	--	--	-2.47	0.18	1.00	0.43	2.51	0.34	0.00	0.08	
0	1L	-24139	2973	-562	0	--	--	--	-3.47	0.25	1.00	0.43	3.27	0.26	0.00	0.06	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 22 Descrizione: Maschio murario n. 22 su Cortile
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-27949	3178	467	0	--	--	--	-1.72	0.12	1.00	0.20	1.95	0.20	--	--	
l	1B	-31770	3178	467	0	--	--	--	-1.96	0.14	1.00	0.20	2.13	0.18	--	--	
l	1C	-27949	3178	-548	0	--	--	--	-1.72	0.12	1.00	0.20	1.95	0.20	--	--	
l	1D	-31770	3178	-548	0	--	--	--	-1.96	0.14	1.00	0.20	2.13	0.18	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-28512	2886	572	0	--	--	--	-1.76	0.13	1.00	0.18	1.98	0.18	--	--	
l	1J	-31206	2886	572	0	--	--	--	-1.92	0.14	1.00	0.18	2.10	0.17	--	--	
l	1K	-28512	2886	-654	0	--	--	--	-1.76	0.13	1.00	0.18	1.98	0.18	--	--	
l	1L	-31206	2886	-654	0	--	--	--	-1.92	0.14	1.00	0.18	2.10	0.17	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-155627	7160	-2466	59	--	--	--	-3.16	0.23	1.00	0.15	3.03	0.10	--	--	
½	1B	-186539	7160	-2466	-499	--	--	--	-3.79	0.27	1.00	0.15	3.50	0.08	--	--	
½	1C	-155627	7160	-5412	59	--	--	--	-3.16	0.23	1.00	0.15	3.03	0.10	--	--	
½	1D	-186539	7160	-5412	-499	--	--	--	-3.79	0.27	1.00	0.15	3.50	0.08	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-158370	6068	-2532	-59	--	--	--	-3.21	0.23	1.00	0.12	3.07	0.08	--	--	
½	1J	-183797	6068	-2532	-382	--	--	--	-3.73	0.27	1.00	0.12	3.46	0.07	--	--	
½	1K	-158370	6068	-5346	-59	--	--	--	-3.21	0.23	1.00	0.12	3.07	0.08	--	--	
½	1L	-183797	6068	-5346	-382	--	--	--	-3.73	0.27	1.00	0.12	3.46	0.07	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-37744	3766	-1097	-34	--	--	--	-2.33	0.17	1.00	0.23	2.40	0.19	0.00	0.07	
0	1B	-46875	3766	-1097	-72	--	--	--	-2.89	0.21	1.00	0.23	2.83	0.16	0.00	0.06	
0	1C	-37744	3766	-1920	-34	--	--	--	-2.33	0.17	1.00	0.23	2.40	0.19	0.00	0.12	
0	1D	-46875	3766	-1920	-72	--	--	--	-2.89	0.21	1.00	0.23	2.83	0.16	0.00	0.10	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-37898	3748	-1271	-57	--	--	--	-2.34	0.17	1.00	0.23	2.41	0.19	0.00	0.08	
0	1J	-46721	3748	-1271	-49	--	--	--	-2.88	0.21	1.00	0.23	2.82	0.16	0.00	0.07	
0	1K	-37898	3748	-1746	-57	--	--	--	-2.34	0.17	1.00	0.23	2.41	0.19	0.00	0.11	
0	1L	-46721	3748	-1746	-49	--	--	--	-2.88	0.21	1.00	0.23	2.82	0.16	0.00	0.09	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 23 Descrizione: Maschio murario n. 23 su Cortile
altezza calcolata: 546.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-27050	3596	851	0	--	--	--	-1.57	0.11	1.00	0.21	1.83	0.23	--	--	
l	1B	-34201	3596	851	0	--	--	--	-1.98	0.14	1.00	0.21	2.14	0.19	--	--	
l	1C	-27050	3596	-1161	0	--	--	--	-1.57	0.11	1.00	0.21	1.83	0.23	--	--	
l	1D	-34201	3596	-1161	0	--	--	--	-1.98	0.14	1.00	0.21	2.14	0.19	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-27824	3137	934	0	--	--	--	-1.61	0.12	1.00	0.18	1.87	0.19	--	--	
l	1J	-33427	3137	934	0	--	--	--	-1.94	0.14	1.00	0.18	2.11	0.17	--	--	
l	1K	-27824	3137	-1244	0	--	--	--	-1.61	0.12	1.00	0.18	1.87	0.19	--	--	
l	1L	-33427	3137	-1244	0	--	--	--	-1.94	0.14	1.00	0.18	2.11	0.17	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-197323	17971	-1021	411	--	--	--	-3.05	0.22	1.00	0.28	2.94	0.19	--	--	
½	1B	-266262	17971	-1021	-1742	--	--	--	-4.11	0.29	1.00	0.28	3.74	0.15	--	--	
½	1C	-197323	17971	-6576	411	--	--	--	-3.05	0.22	1.00	0.28	2.94	0.19	--	--	
½	1D	-266262	17971	-6576	-1742	--	--	--	-4.11	0.29	1.00	0.28	3.74	0.15	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-202201	16659	-2141	209	--	--	--	-3.12	0.22	1.00	0.26	3.00	0.17	--	--	
½	1J	-261384	16659	-2141	-1541	--	--	--	-4.04	0.29	1.00	0.26	3.69	0.14	--	--	
½	1K	-202201	16659	-5457	209	--	--	--	-3.12	0.22	1.00	0.26	3.00	0.17	--	--	
½	1L	-261384	16659	-5457	-1541	--	--	--	-4.04	0.29	1.00	0.26	3.69	0.14	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-53631	3917	58	4677	--	--	--	-3.10	0.22	1.00	0.23	2.99	0.15	0.15	0.00	
0	1B	-61952	3917	58	3676	--	--	--	-3.59	0.26	1.00	0.23	3.35	0.14	0.11	0.00	
0	1C	-53631	3917	-1937	4677	--	--	--	-3.10	0.22	1.00	0.23	2.99	0.15	0.15	0.09	
0	1D	-61952	3917	-1937	3676	--	--	--	-3.59	0.26	1.00	0.23	3.35	0.14	0.11	0.08	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-54367	4000	-136	4754	--	--	--	-3.15	0.22	1.00	0.23	3.02	0.15	0.15	0.01	
0	1J	-61216	4000	-136	3599	--	--	--	-3.54	0.25	1.00	0.23	3.32	0.14	0.11	0.01	
0	1K	-54367	4000	-1743	4754	--	--	--	-3.15	0.22	1.00	0.23	3.02	0.15	0.15	0.08	
0	1L	-61216	4000	-1743	3599	--	--	--	-3.54	0.25	1.00	0.23	3.32	0.14	0.11	0.07	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 24 Descrizione: Maschio murario n. 24 su Cortile
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-63453	4970	3702	689	--	--	--	-2.10	0.15	1.00	0.16	2.24	0.15	--	--	
l	1B	-95440	4970	3702	151	--	--	--	-3.16	0.23	1.00	0.16	3.03	0.11	--	--	
l	1C	-63453	4970	-753	689	--	--	--	-2.10	0.15	1.00	0.16	2.24	0.15	--	--	
l	1D	-95440	4970	-753	151	--	--	--	-3.16	0.23	1.00	0.16	3.03	0.11	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-67305	4616	3025	831	--	--	--	-2.23	0.16	1.00	0.15	2.33	0.13	--	--	
l	1J	-91587	4616	3025	9	--	--	--	-3.04	0.22	1.00	0.15	2.94	0.10	--	--	
l	1K	-67305	4616	-76	831	--	--	--	-2.23	0.16	1.00	0.15	2.33	0.13	--	--	
l	1L	-91587	4616	-76	9	--	--	--	-3.04	0.22	1.00	0.15	2.94	0.10	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-316822	70085	6304	4810	--	--	--	-3.10	0.22	1.00	0.69	2.98	0.46	--	--	
½	1B	-463516	70085	6304	23420	--	--	--	-4.53	0.32	1.00	0.69	4.06	0.34	--	--	
½	1C	-316822	70085	-18216	4810	--	--	--	-3.10	0.22	1.00	0.69	2.98	0.46	--	--	
½	1D	-463516	70085	-18216	23420	--	--	--	-4.53	0.32	1.00	0.69	4.06	0.34	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-332951	62958	2957	10940	--	--	--	-3.26	0.23	1.00	0.62	3.10	0.40	--	--	
½	1J	-447388	62958	2957	17291	--	--	--	-4.38	0.31	1.00	0.62	3.94	0.31	--	--	
½	1K	-332951	62958	-14869	10940	--	--	--	-3.26	0.23	1.00	0.62	3.10	0.40	--	--	
½	1L	-447388	62958	-14869	17291	--	--	--	-4.38	0.31	1.00	0.62	3.94	0.31	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-90638	30359	5145	-3754	--	--	--	-3.01	0.21	1.00	1.01	2.91	0.69	0.04	0.14	
0	1B	-146710	30359	5145	-19625	--	--	--	-4.87	0.35	1.00	1.01	4.31	0.47	0.16	0.11	
0	1C	-90638	30359	-5381	-3754	--	--	--	-3.01	0.21	1.00	1.01	2.91	0.69	0.04	0.15	
0	1D	-146710	30359	-5381	-19625	--	--	--	-4.87	0.35	1.00	1.01	4.31	0.47	0.16	0.11	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-95953	27233	3779	-4512	--	--	--	-3.18	0.23	1.00	0.90	3.05	0.59	0.05	0.10	
0	1J	-141396	27233	3779	-18867	--	--	--	-4.69	0.33	1.00	0.90	4.18	0.43	0.16	0.08	
0	1K	-95953	27233	-4015	-4512	--	--	--	-3.18	0.23	1.00	0.90	3.05	0.59	0.05	0.10	
0	1L	-141396	27233	-4015	-18867	--	--	--	-4.69	0.33	1.00	0.90	4.18	0.43	0.16	0.09	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 25 Descrizione: Maschio murario n. 25 su Cortile
altezza calcolata: 546.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-24696	12927	2563	0	--	--	--	-1.80	0.13	1.00	0.94	2.01	0.94	--	--	
l	1B	-29555	12927	2563	0	--	--	--	-2.15	0.15	1.00	0.94	2.27	0.83	--	--	
l	1C	-24696	12927	-5087	0	--	--	--	-1.80	0.13	1.00	0.94	2.01	0.94	--	--	
l	1D	-29555	12927	-5087	0	--	--	--	-2.15	0.15	1.00	0.94	2.27	0.83	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-25022	9943	1249	0	--	--	--	-1.82	0.13	1.00	0.72	2.03	0.71	--	--	
l	1J	-29228	9943	1249	0	--	--	--	-2.13	0.15	1.00	0.72	2.26	0.64	--	--	
l	1K	-25022	9943	-3773	0	--	--	--	-1.82	0.13	1.00	0.72	2.03	0.71	--	--	
l	1L	-29228	9943	-3773	0	--	--	--	-2.13	0.15	1.00	0.72	2.26	0.64	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-159937	20861	1357	-752	--	--	--	-3.11	0.22	1.00	0.41	2.99	0.27	--	--	
½	1B	-223505	20861	1357	-2260	--	--	--	-4.34	0.31	1.00	0.41	3.92	0.21	--	--	
½	1C	-159937	20861	-11912	-752	--	--	--	-3.11	0.22	1.00	0.41	2.99	0.27	--	--	
½	1D	-223505	20861	-11912	-2260	--	--	--	-4.34	0.31	1.00	0.41	3.92	0.21	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-170114	16500	-900	-1120	--	--	--	-3.30	0.24	1.00	0.32	3.14	0.20	--	--	
½	1J	-213329	16500	-900	-1891	--	--	--	-4.14	0.30	1.00	0.32	3.77	0.17	--	--	
½	1K	-170114	16500	-9656	-1120	--	--	--	-3.30	0.24	1.00	0.32	3.14	0.20	--	--	
½	1L	-213329	16500	-9656	-1891	--	--	--	-4.14	0.30	1.00	0.32	3.77	0.17	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-35876	8166	281	1023	--	--	--	-2.61	0.19	1.00	0.59	2.62	0.45	0.06	0.02	
0	1B	-41592	8166	281	777	--	--	--	-3.03	0.22	1.00	0.59	2.93	0.41	0.04	0.02	
0	1C	-35876	8166	-3105	1023	--	--	--	-2.61	0.19	1.00	0.59	2.62	0.45	0.06	0.20	
0	1D	-41592	8166	-3105	777	--	--	--	-3.03	0.22	1.00	0.59	2.93	0.41	0.04	0.18	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-35804	7054	-326	1003	--	--	--	-2.61	0.19	1.00	0.51	2.62	0.39	0.06	0.02	
0	1J	-41664	7054	-326	796	--	--	--	-3.04	0.22	1.00	0.51	2.94	0.35	0.04	0.02	
0	1K	-35804	7054	-2498	1003	--	--	--	-2.61	0.19	1.00	0.51	2.62	0.39	0.06	0.16	
0	1L	-41664	7054	-2498	796	--	--	--	-3.04	0.22	1.00	0.51	2.94	0.35	0.04	0.15	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 26 Descrizione: Maschio murario n. 26 su Cortile
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-102007	5619	6432	4841	--	--	--	-2.59	0.18	1.00	0.14	2.60	0.11	--	--	
l	1B	-114201	5619	6432	5844	--	--	--	-2.90	0.21	1.00	0.14	2.83	0.10	--	--	
l	1C	-102007	5619	-13157	4841	--	--	--	-2.59	0.18	1.00	0.14	2.60	0.11	--	--	
l	1D	-114201	5619	-13157	5844	--	--	--	-2.90	0.21	1.00	0.14	2.83	0.10	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-103482	4254	2848	5858	--	--	--	-2.63	0.19	1.00	0.11	2.63	0.08	--	--	
l	1J	-112726	4254	2848	4828	--	--	--	-2.86	0.20	1.00	0.11	2.81	0.08	--	--	
l	1K	-103482	4254	-9574	5858	--	--	--	-2.63	0.19	1.00	0.11	2.63	0.08	--	--	
l	1L	-112726	4254	-9574	4828	--	--	--	-2.86	0.20	1.00	0.11	2.81	0.08	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-414300	60156	15917	21073	--	--	--	-3.17	0.23	1.00	0.46	3.04	0.30	--	--	
½	1B	-522376	60156	15917	24406	--	--	--	-3.99	0.29	1.00	0.46	3.66	0.25	--	--	
½	1C	-414300	60156	-43267	21073	--	--	--	-3.17	0.23	1.00	0.46	3.04	0.30	--	--	
½	1D	-522376	60156	-43267	24406	--	--	--	-3.99	0.29	1.00	0.46	3.66	0.25	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-428800	48550	5082	25537	--	--	--	-3.28	0.23	1.00	0.37	3.12	0.24	--	--	
½	1J	-507876	48550	5082	19942	--	--	--	-3.88	0.28	1.00	0.37	3.57	0.21	--	--	
½	1K	-428800	48550	-32433	25537	--	--	--	-3.28	0.23	1.00	0.37	3.12	0.24	--	--	
½	1L	-507876	48550	-32433	19942	--	--	--	-3.88	0.28	1.00	0.37	3.57	0.21	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-120975	15544	5110	9756	--	--	--	-3.05	0.22	1.00	0.39	2.95	0.27	0.06	0.10	
0	1B	-140389	15544	5110	6338	--	--	--	-3.54	0.25	1.00	0.39	3.32	0.24	0.04	0.10	
0	1C	-120975	15544	-12865	9756	--	--	--	-3.05	0.22	1.00	0.39	2.95	0.27	0.06	0.26	
0	1D	-140389	15544	-12865	6338	--	--	--	-3.54	0.25	1.00	0.39	3.32	0.24	0.04	0.24	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-123085	13448	1501	10378	--	--	--	-3.11	0.22	1.00	0.34	2.99	0.23	0.06	0.03	
0	1J	-138279	13448	1501	5716	--	--	--	-3.49	0.25	1.00	0.34	3.28	0.21	0.03	0.03	
0	1K	-123085	13448	-9256	10378	--	--	--	-3.11	0.22	1.00	0.34	2.99	0.23	0.06	0.19	
0	1L	-138279	13448	-9256	5716	--	--	--	-3.49	0.25	1.00	0.34	3.28	0.21	0.03	0.17	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 27 Descrizione: Maschio murario n. 27 su Cortile
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-14897	7682	570	0	--	--	--	-1.46	0.10	1.00	0.75	1.76	0.86	--	--	
l	1B	-22155	7682	570	0	--	--	--	-2.17	0.16	1.00	0.75	2.29	0.66	--	--	
l	1C	-14897	7682	-1435	0	--	--	--	-1.46	0.10	1.00	0.75	1.76	0.86	--	--	
l	1D	-22155	7682	-1435	0	--	--	--	-2.17	0.16	1.00	0.75	2.29	0.66	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-16260	4957	179	0	--	--	--	-1.60	0.11	1.00	0.49	1.86	0.52	--	--	
l	1J	-20792	4957	179	0	--	--	--	-2.04	0.15	1.00	0.49	2.19	0.44	--	--	
l	1K	-16260	4957	-1044	0	--	--	--	-1.60	0.11	1.00	0.49	1.86	0.52	--	--	
l	1L	-20792	4957	-1044	0	--	--	--	-2.04	0.15	1.00	0.49	2.19	0.44	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-99772	12726	6634	0	--	--	--	-3.26	0.23	1.00	0.42	3.11	0.27	--	--	
½	1B	-170681	12726	6634	0	--	--	--	-5.58	0.40	1.00	0.42	4.85	0.17	--	--	
½	1C	-99772	12726	-13191	0	--	--	--	-3.26	0.23	1.00	0.42	3.11	0.27	--	--	
½	1D	-170681	12726	-13191	0	--	--	--	-5.58	0.40	1.00	0.42	4.85	0.17	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-112312	10150	2085	0	--	--	--	-3.67	0.26	1.00	0.33	3.42	0.19	--	--	
½	1J	-158141	10150	2085	0	--	--	--	-5.17	0.37	1.00	0.33	4.54	0.15	--	--	
½	1K	-112312	10150	-8642	0	--	--	--	-3.67	0.26	1.00	0.33	3.42	0.19	--	--	
½	1L	-158141	10150	-8642	0	--	--	--	-5.17	0.37	1.00	0.33	4.54	0.15	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-31246	3870	8653	0	--	--	--	-3.07	0.22	1.00	0.38	2.96	0.26	0.00	0.68	
0	1B	-45590	3870	8653	0	--	--	--	-4.47	0.32	1.00	0.38	4.02	0.19	0.00	0.56	
0	1C	-31246	3870	-8961	0	--	--	--	-3.07	0.22	1.00	0.38	2.96	0.26	0.00	0.71	
0	1D	-45590	3870	-8961	0	--	--	--	-4.47	0.32	1.00	0.38	4.02	0.19	0.00	0.58	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-34078	2608	4955	0	--	--	--	-3.34	0.24	1.00	0.26	3.17	0.16	0.00	0.37	
0	1J	-42758	2608	4955	0	--	--	--	-4.20	0.30	1.00	0.26	3.81	0.13	0.00	0.33	
0	1K	-34078	2608	-5263	0	--	--	--	-3.34	0.24	1.00	0.26	3.17	0.16	0.00	0.39	
0	1L	-42758	2608	-5263	0	--	--	--	-4.20	0.30	1.00	0.26	3.81	0.13	0.00	0.35	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 28 Descrizione: Maschio murario n. 28 su cortile
altezza calcolata: 546.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-72493	10766	4931	8548	--	--	--	-2.65	0.19	1.00	0.39	2.65	0.30	--	--	
l	1B	-94152	10766	4931	8625	--	--	--	-3.45	0.25	1.00	0.39	3.25	0.24	--	--	
l	1C	-72493	10766	-7900	8548	--	--	--	-2.65	0.19	1.00	0.39	2.65	0.30	--	--	
l	1D	-94152	10766	-7900	8625	--	--	--	-3.45	0.25	1.00	0.39	3.25	0.24	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-75794	8219	2007	8623	--	--	--	-2.78	0.20	1.00	0.30	2.74	0.22	--	--	
l	1J	-90851	8219	2007	8550	--	--	--	-3.33	0.24	1.00	0.30	3.16	0.19	--	--	
l	1K	-75794	8219	-4976	8623	--	--	--	-2.78	0.20	1.00	0.30	2.74	0.22	--	--	
l	1L	-90851	8219	-4976	8550	--	--	--	-3.33	0.24	1.00	0.30	3.16	0.19	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-311755	73897	34543	5328	--	--	--	-3.30	0.24	1.00	0.78	3.13	0.50	--	--	
½	1B	-488787	73897	34543	-3477	--	--	--	-5.17	0.37	1.00	0.78	4.53	0.34	--	--	
½	1C	-311755	73897	-35118	5328	--	--	--	-3.30	0.24	1.00	0.78	3.13	0.50	--	--	
½	1D	-488787	73897	-35118	-3477	--	--	--	-5.17	0.37	1.00	0.78	4.53	0.34	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-346109	52982	18057	2723	--	--	--	-3.66	0.26	1.00	0.56	3.40	0.33	--	--	
½	1J	-454433	52982	18057	-873	--	--	--	-4.80	0.34	1.00	0.56	4.26	0.26	--	--	
½	1K	-346109	52982	-18633	2723	--	--	--	-3.66	0.26	1.00	0.56	3.40	0.33	--	--	
½	1L	-454433	52982	-18633	-873	--	--	--	-4.80	0.34	1.00	0.56	4.26	0.26	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-89755	21388	16975	10506	--	--	--	-3.28	0.23	1.00	0.78	3.12	0.50	0.13	0.48	
0	1B	-172437	21388	16975	-21857	--	--	--	-6.29	0.45	1.00	0.78	5.38	0.29	0.21	0.38	
0	1C	-89755	21388	-17117	10506	--	--	--	-3.28	0.23	1.00	0.78	3.12	0.50	0.13	0.48	
0	1D	-172437	21388	-17117	-21857	--	--	--	-6.29	0.45	1.00	0.78	5.38	0.29	0.21	0.39	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-105929	17209	8379	4604	--	--	--	-3.87	0.28	1.00	0.63	3.56	0.35	0.05	0.21	
0	1J	-156263	17209	8379	-15955	--	--	--	-5.70	0.41	1.00	0.63	4.94	0.25	0.16	0.19	
0	1K	-105929	17209	-8521	4604	--	--	--	-3.87	0.28	1.00	0.63	3.56	0.35	0.05	0.22	
0	1L	-156263	17209	-8521	-15955	--	--	--	-5.70	0.41	1.00	0.63	4.94	0.25	0.16	0.19	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 29 Descrizione: Maschio murario n. 29 su Cortile
altezza calcolata: 546.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-6132	2889	270	0	--	--	--	-1.17	0.08	1.00	0.55	1.54	0.72	--	--	
l	1B	-17822	2889	270	0	--	--	--	-3.41	0.24	1.00	0.55	3.21	0.34	--	--	
l	1C	-6132	2889	-178	0	--	--	--	-1.17	0.08	1.00	0.55	1.54	0.72	--	--	
l	1D	-17822	2889	-178	0	--	--	--	-3.41	0.24	1.00	0.55	3.21	0.34	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-9000	1893	300	0	--	--	--	-1.72	0.12	1.00	0.36	1.95	0.37	--	--	
l	1J	-14954	1893	300	0	--	--	--	-2.86	0.20	1.00	0.36	2.80	0.26	--	--	
l	1K	-9000	1893	-208	0	--	--	--	-1.72	0.12	1.00	0.36	1.95	0.37	--	--	
l	1L	-14954	1893	-208	0	--	--	--	-2.86	0.20	1.00	0.36	2.80	0.26	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-34979	15376	770	0	--	--	--	-2.23	0.16	1.00	0.98	2.33	0.84	--	--	
½	1B	-108103	15376	770	0	--	--	--	-6.89	0.49	1.00	0.98	5.83	0.34	--	--	
½	1C	-34979	15376	-727	0	--	--	--	-2.23	0.16	1.00	0.98	2.33	0.84	--	--	
½	1D	-108103	15376	-727	0	--	--	--	-6.89	0.49	1.00	0.98	5.83	0.34	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-52673	8794	736	0	--	--	--	-3.36	0.24	1.00	0.56	3.18	0.35	--	--	
½	1J	-90409	8794	736	0	--	--	--	-5.76	0.41	1.00	0.56	4.98	0.23	--	--	
½	1K	-52673	8794	-693	0	--	--	--	-3.36	0.24	1.00	0.56	3.18	0.35	--	--	
½	1L	-90409	8794	-693	0	--	--	--	-5.76	0.41	1.00	0.56	4.98	0.23	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-2999	9001	696	0	--	--	--	-0.57	0.04	1.00	1.72	1.09	3.16	0.00	0.66	NON Verif.
0	1B	-53426	9001	696	0	--	--	--	-10.21	0.73	1.00	1.72	8.32	0.41	0.00	0.25	
0	1C	-2999	9001	-156	0	--	--	--	-0.57	0.04	1.00	1.72	1.09	3.16	0.00	0.15	NON Verif.
0	1D	-53426	9001	-156	0	--	--	--	-10.21	0.73	1.00	1.72	8.32	0.41	0.00	0.06	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-15906	5591	774	0	--	--	--	-3.04	0.22	1.00	1.07	2.94	0.73	0.00	0.18	
0	1J	-40519	5591	774	0	--	--	--	-7.74	0.55	1.00	1.07	6.47	0.33	0.00	0.15	
0	1K	-15906	5591	-234	0	--	--	--	-3.04	0.22	1.00	1.07	2.94	0.73	0.00	0.05	
0	1L	-40519	5591	-234	0	--	--	--	-7.74	0.55	1.00	1.07	6.47	0.33	0.00	0.04	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 30 Descrizione: Maschio murario n. 30 su Cortile
altezza calcolata: 546.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	17798	16689	303	0	NON	Verificato.	Sforzo	normale di trazione								
l	1B	-66615	16689	303	0	--	--	--	-6.32	0.45	1.00	1.58	5.40	0.59	--	--	
l	1C	17798	16689	-79	0	NON	Verificato.	Sforzo	normale di trazione								
l	1D	-66615	16689	-79	0	--	--	--	-6.32	0.45	1.00	1.58	5.40	0.59	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-3823	9037	322	0	--	--	--	-0.36	0.03	1.00	0.86	0.93	1.84	--	--	NON Verif.
l	1J	-44993	9037	322	0	--	--	--	-4.27	0.30	1.00	0.86	3.86	0.44	--	--	
l	1K	-3823	9037	-97	0	--	--	--	-0.36	0.03	1.00	0.86	0.93	1.84	--	--	NON Verif.
l	1L	-44993	9037	-97	0	--	--	--	-4.27	0.30	1.00	0.86	3.86	0.44	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-92618	126088	2055	2508	--	--	--	-1.73	0.12	1.00	2.35	1.96	2.41	--	--	NON Verif.
½	1B	-460168	126088	2055	2674	--	--	--	-8.59	0.61	1.00	2.35	7.10	0.66	--	--	
½	1C	-92618	126088	-2533	2508	--	--	--	-1.73	0.12	1.00	2.35	1.96	2.41	--	--	NON Verif.
½	1D	-460168	126088	-2533	2674	--	--	--	-8.59	0.61	1.00	2.35	7.10	0.66	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-182308	67084	1652	2775	--	--	--	-3.40	0.24	1.00	1.25	3.21	0.78	--	--	
½	1J	-370478	67084	1652	2407	--	--	--	-6.91	0.49	1.00	1.25	5.85	0.43	--	--	
½	1K	-182308	67084	-2130	2775	--	--	--	-3.40	0.24	1.00	1.25	3.21	0.78	--	--	
½	1L	-370478	67084	-2130	2407	--	--	--	-6.91	0.49	1.00	1.25	5.85	0.43	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-6382	22413	1176	15002	--	--	--	-0.61	0.04	0.50	2.13	1.57	5.42	3.48	0.52	NON Verif.
eb	eccess.																
0	1B	-120591	22413	1176	-16097	--	--	--	-11.44	0.82	1.00	2.13	9.24	0.46	4.81	0.68	NON Verif.
0	1C	-6382	22413	-247	15002	--	--	--	-0.61	0.04	0.50	2.13	1.57	5.42	3.48	0.11	NON Verif.
eb	eccess.																
0	1D	-120591	22413	-247	-16097	--	--	--	-11.44	0.82	1.00	2.13	9.24	0.46	4.81	0.14	NON Verif.
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-34689	15108	1352	7165	--	--	--	-3.29	0.23	1.00	1.43	3.13	0.92	0.40	0.15	
0	1J	-92285	15108	1352	-8260	--	--	--	-8.75	0.63	1.00	1.43	7.22	0.40	0.47	0.15	
0	1K	-34689	15108	-423	7165	--	--	--	-3.29	0.23	1.00	1.43	3.13	0.92	0.40	0.05	
0	1L	-92285	15108	-423	-8260	--	--	--	-8.75	0.63	1.00	1.43	7.22	0.40	0.47	0.05	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 31 Descrizione: Maschio murario n. 31 su Cortile
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	16650	2379	192	0	NON Verificato.	Sforzo normale di trazione										
l	1B	-61786	2379	192	0	--	--	--	-6.56	0.47	1.00	0.25	5.58	0.09	--	--	
l	1C	16650	2379	-367	0	NON Verificato.	Sforzo normale di trazione										
l	1D	-61786	2379	-367	0	--	--	--	-6.56	0.47	1.00	0.25	5.58	0.09	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-3220	1230	253	0	--	--	--	-0.34	0.02	1.00	0.13	0.92	0.29	--	--	
l	1J	-41916	1230	253	0	--	--	--	-4.45	0.32	1.00	0.13	4.00	0.07	--	--	
l	1K	-3220	1230	-428	0	--	--	--	-0.34	0.02	1.00	0.13	0.92	0.29	--	--	
l	1L	-41916	1230	-428	0	--	--	--	-4.45	0.32	1.00	0.13	4.00	0.07	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-64689	77118	2023	932	--	--	--	-1.58	0.11	1.00	1.88	1.84	2.04	--	--	NON Verif.
½	1B	-350815	77118	2023	1405	--	--	--	-8.55	0.61	1.00	1.88	7.08	0.53	--	--	
½	1C	-64689	77118	-1976	932	--	--	--	-1.58	0.11	1.00	1.88	1.84	2.04	--	--	NON Verif.
½	1D	-350815	77118	-1976	1405	--	--	--	-8.55	0.61	1.00	1.88	7.08	0.53	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-130850	40384	1789	304	--	--	--	-3.19	0.23	1.00	0.98	3.05	0.65	--	--	
½	1J	-284654	40384	1789	2034	--	--	--	-6.94	0.50	1.00	0.98	5.87	0.34	--	--	
½	1K	-130850	40384	-1742	304	--	--	--	-3.19	0.23	1.00	0.98	3.05	0.65	--	--	
½	1L	-284654	40384	-1742	2034	--	--	--	-6.94	0.50	1.00	0.98	5.87	0.34	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-27854	10994	344	-1217	--	--	--	-2.61	0.19	1.00	1.03	2.62	0.79	0.08	0.04	
0	1B	-96773	10994	344	2701	--	--	--	-9.08	0.65	1.00	1.03	7.47	0.28	0.16	0.04	
0	1C	-27854	10994	-888	-1217	--	--	--	-2.61	0.19	1.00	1.03	2.62	0.79	0.08	0.11	
0	1D	-96773	10994	-888	2701	--	--	--	-9.08	0.65	1.00	1.03	7.47	0.28	0.16	0.10	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-42464	5884	343	-532	--	--	--	-3.99	0.28	1.00	0.55	3.65	0.30	0.03	0.03	
0	1J	-82163	5884	343	2016	--	--	--	-7.71	0.55	1.00	0.55	6.44	0.17	0.10	0.03	
0	1K	-42464	5884	-887	-532	--	--	--	-3.99	0.28	1.00	0.55	3.65	0.30	0.03	0.08	
0	1L	-82163	5884	-887	2016	--	--	--	-7.71	0.55	1.00	0.55	6.44	0.17	0.10	0.08	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 32 Descrizione: Maschio murario n. 32 su Cortile
altezza calcolata: 546.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	1A	1877	7567	1749	2189	NON Verificato. Sforzo normale di trazione											
l	1B	-55351	7567	1749	-4101	--	--	--	-5.77	0.41	1.00	0.79	4.99	0.32	--	--	
l	1C	1877	7567	-1614	2189	NON Verificato. Sforzo normale di trazione											
l	1D	-55351	7567	-1614	-4101	--	--	--	-5.77	0.41	1.00	0.79	4.99	0.32	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-12775	6177	1056	557	--	--	--	-1.33	0.10	1.00	0.64	1.66	0.78	--	--	
l	1J	-40699	6177	1056	-2469	--	--	--	-4.24	0.30	1.00	0.64	3.84	0.34	--	--	
l	1K	-12775	6177	-920	557	--	--	--	-1.33	0.10	1.00	0.64	1.66	0.78	--	--	
l	1L	-40699	6177	-920	-2469	--	--	--	-4.24	0.30	1.00	0.64	3.84	0.34	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-43965	72615	3606	3142	--	--	--	-1.40	0.10	1.00	2.32	1.71	2.71	--	--	NON Verif.
½	1B	-238944	72615	3606	-2244	--	--	--	-7.64	0.55	1.00	2.32	6.39	0.73	--	--	
½	1C	-43965	72615	-3070	3142	--	--	--	-1.40	0.10	1.00	2.32	1.71	2.71	--	--	NON Verif.
½	1D	-238944	72615	-3070	-2244	--	--	--	-7.64	0.55	1.00	2.32	6.39	0.73	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-87651	45371	2821	1369	--	--	--	-2.80	0.20	1.00	1.45	2.76	1.05	--	--	NON Verif.
½	1J	-195258	45371	2821	-472	--	--	--	-6.24	0.45	1.00	1.45	5.34	0.54	--	--	
½	1K	-87651	45371	-2286	1369	--	--	--	-2.80	0.20	1.00	1.45	2.76	1.05	--	--	NON Verif.
½	1L	-195258	45371	-2286	-472	--	--	--	-6.24	0.45	1.00	1.45	5.34	0.54	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-23752	18675	635	-679	--	--	--	-2.65	0.19	1.00	2.08	2.65	1.57	0.06	0.09	NON Verif.
0	1B	-58099	18675	635	-211	--	--	--	-6.48	0.46	1.00	2.08	5.52	0.75	0.01	0.06	
0	1C	-23752	18675	-632	-679	--	--	--	-2.65	0.19	1.00	2.08	2.65	1.57	0.06	0.09	NON Verif.
0	1D	-58099	18675	-632	-211	--	--	--	-6.48	0.46	1.00	2.08	5.52	0.75	0.01	0.06	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-29132	10555	448	-533	--	--	--	-3.25	0.23	1.00	1.18	3.10	0.76	0.04	0.06	
0	1J	-52719	10555	448	-357	--	--	--	-5.88	0.42	1.00	1.18	5.07	0.46	0.02	0.05	
0	1K	-29132	10555	-444	-533	--	--	--	-3.25	0.23	1.00	1.18	3.10	0.76	0.04	0.06	
0	1L	-52719	10555	-444	-357	--	--	--	-5.88	0.42	1.00	1.18	5.07	0.46	0.02	0.04	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 33 Descrizione: Maschio murario n. 33 su Cortile
altezza calcolata: 546.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	1A	-21946	26459	526	417	--	--	--	-2.03	0.14	1.00	2.44	2.18	2.24	--	--	NON Verif.
l	1B	-39199	26459	526	1380	--	--	--	-3.62	0.26	1.00	2.44	3.38	1.45	--	--	NON Verif.
l	1C	-21946	26459	-787	417	--	--	--	-2.03	0.14	1.00	2.44	2.18	2.24	--	--	NON Verif.
l	1D	-39199	26459	-787	1380	--	--	--	-3.62	0.26	1.00	2.44	3.38	1.45	--	--	NON Verif.
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-25549	15070	436	569	--	--	--	-2.36	0.17	1.00	1.39	2.43	1.15	--	--	NON Verif.
l	1J	-35596	15070	436	1228	--	--	--	-3.29	0.23	1.00	1.39	3.13	0.89	--	--	
l	1K	-25549	15070	-697	569	--	--	--	-2.36	0.17	1.00	1.39	2.43	1.15	--	--	NON Verif.
l	1L	-35596	15070	-697	1228	--	--	--	-3.29	0.23	1.00	1.39	3.13	0.89	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-33844	53720	720	-1671	--	--	--	-1.09	0.08	1.00	1.73	1.48	2.34	--	--	NON Verif.
½	1B	-255675	53720	720	1366	--	--	--	-8.24	0.59	1.00	1.73	6.84	0.51	--	--	
½	1C	-33844	53720	-2981	-1671	--	--	--	-1.09	0.08	1.00	1.73	1.48	2.34	--	--	NON Verif.
½	1D	-255675	53720	-2981	1366	--	--	--	-8.24	0.59	1.00	1.73	6.84	0.51	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-83884	31800	324	-1036	--	--	--	-2.70	0.19	1.00	1.02	2.69	0.76	--	--	
½	1J	-205634	31800	324	731	--	--	--	-6.63	0.47	1.00	1.02	5.63	0.36	--	--	
½	1K	-83884	31800	-2585	-1036	--	--	--	-2.70	0.19	1.00	1.02	2.69	0.76	--	--	
½	1L	-205634	31800	-2585	731	--	--	--	-6.63	0.47	1.00	1.02	5.63	0.36	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-20842	15843	98	392	--	--	--	-2.47	0.18	1.00	1.88	2.51	1.49	0.04	0.02	NON Verif.
0	1B	-53993	15843	98	2559	--	--	--	-6.40	0.46	1.00	1.88	5.46	0.69	0.18	0.01	
0	1C	-20842	15843	-1440	392	--	--	--	-2.47	0.18	1.00	1.88	2.51	1.49	0.04	0.24	NON Verif.
0	1D	-53993	15843	-1440	2559	--	--	--	-6.40	0.46	1.00	1.88	5.46	0.69	0.18	0.16	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-27136	8805	23	1282	--	--	--	-3.22	0.23	1.00	1.04	3.07	0.68	0.11	0.00	
0	1J	-47699	8805	23	1668	--	--	--	-5.65	0.40	1.00	1.04	4.90	0.43	0.12	0.00	
0	1K	-27136	8805	-1366	1282	--	--	--	-3.22	0.23	1.00	1.04	3.07	0.68	0.11	0.19	
0	1L	-47699	8805	-1366	1668	--	--	--	-5.65	0.40	1.00	1.04	4.90	0.43	0.12	0.15	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 34 Descrizione: Maschio murario n. 34 su Cortile
altezza calcolata: 546.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	1A	-24665	25678	653	1042	--	--	--	-2.53	0.18	1.00	2.63	2.56	2.06	--	--	NON Verif.
l	1B	-36407	25678	653	1183	--	--	--	-3.73	0.27	1.00	2.63	3.46	1.52	--	--	NON Verif.
l	1C	-24665	25678	-453	1042	--	--	--	-2.53	0.18	1.00	2.63	2.56	2.06	--	--	NON Verif.
l	1D	-36407	25678	-453	1183	--	--	--	-3.73	0.27	1.00	2.63	3.46	1.52	--	--	NON Verif.
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-24588	14836	721	600	--	--	--	-2.52	0.18	1.00	1.52	2.55	1.19	--	--	NON Verif.
l	1J	-36483	14836	721	1625	--	--	--	-3.74	0.27	1.00	1.52	3.47	0.88	--	--	
l	1K	-24588	14836	-522	600	--	--	--	-2.52	0.18	1.00	1.52	2.55	1.19	--	--	NON Verif.
l	1L	-36483	14836	-522	1625	--	--	--	-3.74	0.27	1.00	1.52	3.47	0.88	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-74659	44397	1155	-616	--	--	--	-2.60	0.19	1.00	1.55	2.61	1.18	--	--	NON Verif.
½	1B	-263841	44397	1155	1084	--	--	--	-9.19	0.66	1.00	1.55	7.55	0.41	--	--	
½	1C	-74659	44397	-5242	-616	--	--	--	-2.60	0.19	1.00	1.55	2.61	1.18	--	--	NON Verif.
½	1D	-263841	44397	-5242	1084	--	--	--	-9.19	0.66	1.00	1.55	7.55	0.41	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-109737	25609	1252	108	--	--	--	-3.82	0.27	1.00	0.89	3.53	0.51	--	--	
½	1J	-228764	25609	1252	360	--	--	--	-7.97	0.57	1.00	0.89	6.63	0.27	--	--	
½	1K	-109737	25609	-5339	108	--	--	--	-3.82	0.27	1.00	0.89	3.53	0.51	--	--	
½	1L	-228764	25609	-5339	360	--	--	--	-7.97	0.57	1.00	0.89	6.63	0.27	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-32260	16178	-825	191	--	--	--	-4.37	0.31	1.00	2.19	3.94	1.11	0.02	0.11	NON Verif.
0	1B	-58243	16178	-825	-7154	--	--	--	-7.89	0.56	1.00	2.19	6.58	0.67	0.73	0.11	
0	1C	-32260	16178	-3134	191	--	--	--	-4.37	0.31	1.00	2.19	3.94	1.11	0.02	0.41	NON Verif.
0	1D	-58243	16178	-3134	-7154	--	--	--	-7.89	0.56	1.00	2.19	6.58	0.67	0.73	0.43	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-34512	11412	-865	-1538	--	--	--	-4.67	0.33	1.00	1.55	4.17	0.74	0.15	0.11	
0	1J	-55991	11412	-865	-5424	--	--	--	-7.58	0.54	1.00	1.55	6.35	0.49	0.54	0.12	
0	1K	-34512	11412	-3094	-1538	--	--	--	-4.67	0.33	1.00	1.55	4.17	0.74	0.15	0.40	
0	1L	-55991	11412	-3094	-5424	--	--	--	-7.58	0.54	1.00	1.55	6.35	0.49	0.54	0.41	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 35 Descrizione: Maschio murario n. 35 su Cortile
altezza calcolata: 546.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-6975	14351	1880	0	--	--	--	-1.24	0.09	1.00	2.55	1.59	3.21	--	--	NON Verif.
l	1B	-40554	14351	1880	0	--	--	--	-7.20	0.51	1.00	2.55	6.06	0.84	--	--	NON Verif.
l	1C	-6975	14351	-1767	0	--	--	--	-1.24	0.09	1.00	2.55	1.59	3.21	--	--	
l	1D	-40554	14351	-1767	0	--	--	--	-7.20	0.51	1.00	2.55	6.06	0.84	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-10577	6331	1999	0	--	--	--	-1.88	0.13	1.00	1.12	2.07	1.09	--	--	NON Verif.
l	1J	-36952	6331	1999	0	--	--	--	-6.56	0.47	1.00	1.12	5.58	0.40	--	--	NON Verif.
l	1K	-10577	6331	-1886	0	--	--	--	-1.88	0.13	1.00	1.12	2.07	1.09	--	--	
l	1L	-36952	6331	-1886	0	--	--	--	-6.56	0.47	1.00	1.12	5.58	0.40	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-95573	35757	4058	1594	--	--	--	-3.91	0.28	1.00	1.46	3.59	0.81	--	--	
½	1B	-206542	35757	4058	-3037	--	--	--	-8.46	0.60	1.00	1.46	7.00	0.42	--	--	
½	1C	-95573	35757	-5717	1594	--	--	--	-3.91	0.28	1.00	1.46	3.59	0.81	--	--	
½	1D	-206542	35757	-5717	-3037	--	--	--	-8.46	0.60	1.00	1.46	7.00	0.42	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-102782	27107	4474	638	--	--	--	-4.21	0.30	1.00	1.11	3.82	0.58	--	--	
½	1J	-199333	27107	4474	-2082	--	--	--	-8.16	0.58	1.00	1.11	6.78	0.33	--	--	
½	1K	-102782	27107	-6133	638	--	--	--	-4.21	0.30	1.00	1.11	3.82	0.58	--	--	
½	1L	-199333	27107	-6133	-2082	--	--	--	-8.16	0.58	1.00	1.11	6.78	0.33	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-14269	6499	2056	0	--	--	--	-3.09	0.22	1.00	1.41	2.98	0.95	0.00	0.53	
0	1B	-27799	6499	2056	0	--	--	--	-6.02	0.43	1.00	1.41	5.18	0.54	0.00	0.40	
0	1C	-14269	6499	-1830	0	--	--	--	-3.09	0.22	1.00	1.41	2.98	0.95	0.00	0.47	
0	1D	-27799	6499	-1830	0	--	--	--	-6.02	0.43	1.00	1.41	5.18	0.54	0.00	0.36	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-14128	3966	1895	0	--	--	--	-3.06	0.22	1.00	0.86	2.96	0.58	0.00	0.49	
0	1J	-27940	3966	1895	0	--	--	--	-6.05	0.43	1.00	0.86	5.20	0.33	0.00	0.37	
0	1K	-14128	3966	-1670	0	--	--	--	-3.06	0.22	1.00	0.86	2.96	0.58	0.00	0.43	
0	1L	-27940	3966	-1670	0	--	--	--	-6.05	0.43	1.00	0.86	5.20	0.33	0.00	0.33	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 36 Descrizione: Maschio murario n. 36 su Cortile
altezza calcolata: 546.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-31880	11870	5883	-2761	--	--	--	-2.03	0.14	1.00	0.76	2.18	0.69	--	--	
l	1B	-72732	11870	5883	1248	--	--	--	-4.63	0.33	1.00	0.76	4.13	0.37	--	--	
l	1C	-31880	11870	-8860	-2761	--	--	--	-2.03	0.14	1.00	0.76	2.18	0.69	--	--	
l	1D	-72732	11870	-8860	1248	--	--	--	-4.63	0.33	1.00	0.76	4.13	0.37	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-26567	13868	3890	-3176	--	--	--	-1.69	0.12	1.00	0.88	1.93	0.92	--	--	
l	1J	-78045	13868	3890	1662	--	--	--	-4.97	0.35	1.00	0.88	4.39	0.40	--	--	
l	1K	-26567	13868	-6868	-3176	--	--	--	-1.69	0.12	1.00	0.88	1.93	0.92	--	--	
l	1L	-78045	13868	-6868	1662	--	--	--	-4.97	0.35	1.00	0.88	4.39	0.40	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-82659	43561	6807	905	--	--	--	-2.08	0.15	1.00	1.10	2.22	0.99	--	--	
½	1B	-208887	43561	6807	8348	--	--	--	-5.26	0.38	1.00	1.10	4.60	0.48	--	--	
½	1C	-82659	43561	-2532	905	--	--	--	-2.08	0.15	1.00	1.10	2.22	0.99	--	--	
½	1D	-208887	43561	-2532	8348	--	--	--	-5.26	0.38	1.00	1.10	4.60	0.48	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-68161	50837	7109	-795	--	--	--	-1.72	0.12	1.00	1.28	1.95	1.31	--	--	NON Verif.
½	1J	-223385	50837	7109	10048	--	--	--	-5.62	0.40	1.00	1.28	4.88	0.52	--	--	
½	1K	-68161	50837	-2834	-795	--	--	--	-1.72	0.12	1.00	1.28	1.95	1.31	--	--	NON Verif.
½	1L	-223385	50837	-2834	10048	--	--	--	-5.62	0.40	1.00	1.28	4.88	0.52	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-30265	15500	2097	5510	--	--	--	-1.93	0.14	1.00	0.99	2.10	0.94	0.23	0.20	
0	1B	-96810	15500	2097	5189	--	--	--	-6.16	0.44	1.00	0.99	5.28	0.37	0.12	0.11	
0	1C	-30265	15500	-3865	5510	--	--	--	-1.93	0.14	1.00	0.99	2.10	0.94	0.23	0.36	
0	1D	-96810	15500	-3865	5189	--	--	--	-6.16	0.44	1.00	0.99	5.28	0.37	0.12	0.20	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-24084	14773	1653	4388	--	--	--	-1.53	0.11	1.00	0.94	1.81	1.04	0.22	0.19	NON Verif.
0	1J	-102991	14773	1653	6311	--	--	--	-6.55	0.47	1.00	0.94	5.58	0.34	0.15	0.09	
0	1K	-24084	14773	-3421	4388	--	--	--	-1.53	0.11	1.00	0.94	1.81	1.04	0.22	0.39	NON Verif.
0	1L	-102991	14773	-3421	6311	--	--	--	-6.55	0.47	1.00	0.94	5.58	0.34	0.15	0.18	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 37 Descrizione: Maschio murario n. 37 Su Via dei Quartieri
altezza calcolata: 546.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-44616	23347	560	7890	--	--	--	-1.53	0.11	1.00	0.80	1.81	0.89	--	--	
l	1B	-77129	23347	560	5063	--	--	--	-2.65	0.19	1.00	0.80	2.64	0.61	--	--	
l	1C	-44616	23347	-5062	7890	--	--	--	-1.53	0.11	1.00	0.80	1.81	0.89	--	--	
l	1D	-77129	23347	-5062	5063	--	--	--	-2.65	0.19	1.00	0.80	2.64	0.61	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-43690	23092	-465	9736	--	--	--	-1.50	0.11	1.00	0.79	1.78	0.89	--	--	
l	1J	-78055	23092	-465	3217	--	--	--	-2.68	0.19	1.00	0.79	2.67	0.59	--	--	
l	1K	-43690	23092	-4036	9736	--	--	--	-1.50	0.11	1.00	0.79	1.78	0.89	--	--	
l	1L	-78055	23092	-4036	3217	--	--	--	-2.68	0.19	1.00	0.79	2.67	0.59	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-251930	48564	14717	34747	--	--	--	-1.99	0.14	1.00	0.38	2.15	0.36	--	--	
½	1B	-484021	48564	14717	-10464	--	--	--	-3.83	0.27	1.00	0.38	3.53	0.22	--	--	
½	1C	-251930	48564	-15685	34747	--	--	--	-1.99	0.14	1.00	0.38	2.15	0.36	--	--	
½	1D	-484021	48564	-15685	-10464	--	--	--	-3.83	0.27	1.00	0.38	3.53	0.22	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-241646	48423	11735	45356	--	--	--	-1.91	0.14	1.00	0.38	2.09	0.37	--	--	
½	1J	-494306	48423	11735	-21073	--	--	--	-3.91	0.28	1.00	0.38	3.59	0.21	--	--	
½	1K	-241646	48423	-12702	45356	--	--	--	-1.91	0.14	1.00	0.38	2.09	0.37	--	--	
½	1L	-494306	48423	-12702	-21073	--	--	--	-3.91	0.28	1.00	0.38	3.59	0.21	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-106011	23593	7719	13657	--	--	--	-2.83	0.20	1.00	0.63	2.78	0.45	0.10	0.18	
0	1B	-154732	23593	7719	14402	--	--	--	-4.13	0.30	1.00	0.63	3.76	0.34	0.08	0.14	
0	1C	-106011	23593	1849	13657	--	--	--	-2.83	0.20	1.00	0.63	2.78	0.45	0.10	0.04	
0	1D	-154732	23593	1849	14402	--	--	--	-4.13	0.30	1.00	0.63	3.76	0.34	0.08	0.03	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-100861	22538	7162	12739	--	--	--	-2.69	0.19	1.00	0.60	2.68	0.45	0.09	0.17	
0	1J	-159883	22538	7162	15320	--	--	--	-4.27	0.30	1.00	0.60	3.86	0.31	0.09	0.13	
0	1K	-100861	22538	2406	12739	--	--	--	-2.69	0.19	1.00	0.60	2.68	0.45	0.09	0.06	
0	1L	-159883	22538	2406	15320	--	--	--	-4.27	0.30	1.00	0.60	3.86	0.31	0.09	0.04	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 38 Descrizione: Maschio murario n. 38 su via dei Quartieri
altezza calcolata: 546.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-33359	15174	479	535	--	--	--	-1.68	0.12	1.00	0.77	1.92	0.80	--	--	
l	1B	-64106	15174	479	7282	--	--	--	-3.23	0.23	1.00	0.77	3.09	0.50	--	--	
l	1C	-33359	15174	-5473	535	--	--	--	-1.68	0.12	1.00	0.77	1.92	0.80	--	--	
l	1D	-64106	15174	-5473	7282	--	--	--	-3.23	0.23	1.00	0.77	3.09	0.50	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-32391	15695	-703	1246	--	--	--	-1.63	0.12	1.00	0.79	1.89	0.84	--	--	
l	1J	-65074	15695	-703	6571	--	--	--	-3.28	0.23	1.00	0.79	3.12	0.51	--	--	
l	1K	-32391	15695	-4291	1246	--	--	--	-1.63	0.12	1.00	0.79	1.89	0.84	--	--	
l	1L	-65074	15695	-4291	6571	--	--	--	-3.28	0.23	1.00	0.79	3.12	0.51	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-190403	61642	1634	-553	--	--	--	-2.36	0.17	1.00	0.76	2.43	0.63	--	--	
½	1B	-312013	61642	1634	-4265	--	--	--	-3.86	0.28	1.00	0.76	3.56	0.43	--	--	
½	1C	-190403	61642	-10418	-553	--	--	--	-2.36	0.17	1.00	0.76	2.43	0.63	--	--	
½	1D	-312013	61642	-10418	-4265	--	--	--	-3.86	0.28	1.00	0.76	3.56	0.43	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-190145	63956	-386	-526	--	--	--	-2.35	0.17	1.00	0.79	2.42	0.65	--	--	
½	1J	-312271	63956	-386	-4292	--	--	--	-3.86	0.28	1.00	0.79	3.56	0.44	--	--	
½	1K	-190145	63956	-8398	-526	--	--	--	-2.35	0.17	1.00	0.79	2.42	0.65	--	--	
½	1L	-312271	63956	-8398	-4292	--	--	--	-3.86	0.28	1.00	0.79	3.56	0.44	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-67310	23177	5052	2819	--	--	--	-2.93	0.21	1.00	1.01	2.86	0.71	0.05	0.19	
0	1B	-126038	23177	5052	-4352	--	--	--	-5.48	0.39	1.00	1.01	4.77	0.42	0.06	0.14	
0	1C	-67310	23177	1566	2819	--	--	--	-2.93	0.21	1.00	1.01	2.86	0.71	0.05	0.06	
0	1D	-126038	23177	1566	-4352	--	--	--	-5.48	0.39	1.00	1.01	4.77	0.42	0.06	0.04	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-65993	24456	4562	612	--	--	--	-2.87	0.21	1.00	1.06	2.81	0.76	0.01	0.17	
0	1J	-127356	24456	4562	-2144	--	--	--	-5.54	0.40	1.00	1.06	4.82	0.44	0.03	0.13	
0	1K	-65993	24456	2056	612	--	--	--	-2.87	0.21	1.00	1.06	2.81	0.76	0.01	0.08	
0	1L	-127356	24456	2056	-2144	--	--	--	-5.54	0.40	1.00	1.06	4.82	0.44	0.03	0.06	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 39 Descrizione: Maschio murario n. 39 su via dei Quartieri
altezza calcolata: 546.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-21679	17358	-643	-5854	--	--	--	-1.83	0.13	1.00	1.47	2.03	1.44	--	--	NON Verif.
l	1B	-28078	17358	-643	1010	--	--	--	-2.37	0.17	1.00	1.47	2.44	1.20	--	--	NON Verif.
l	1C	-21679	17358	-4154	-5854	--	--	--	-1.83	0.13	1.00	1.47	2.03	1.44	--	--	NON Verif.
l	1D	-28078	17358	-4154	1010	--	--	--	-2.37	0.17	1.00	1.47	2.44	1.20	--	--	NON Verif.
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-20934	18017	-842	-5980	--	--	--	-1.77	0.13	1.00	1.52	1.99	1.53	--	--	NON Verif.
l	1J	-28823	18017	-842	1137	--	--	--	-2.44	0.17	1.00	1.52	2.49	1.22	--	--	NON Verif.
l	1K	-20934	18017	-3955	-5980	--	--	--	-1.77	0.13	1.00	1.52	1.99	1.53	--	--	NON Verif.
l	1L	-28823	18017	-3955	1137	--	--	--	-2.44	0.17	1.00	1.52	2.49	1.22	--	--	NON Verif.
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-171622	63001	-1741	7347	--	--	--	-2.44	0.17	1.00	0.90	2.49	0.72	--	--	
½	1B	-297130	63001	-1741	820	--	--	--	-4.23	0.30	1.00	0.90	3.83	0.47	--	--	
½	1C	-171622	63001	-17273	7347	--	--	--	-2.44	0.17	1.00	0.90	2.49	0.72	--	--	
½	1D	-297130	63001	-17273	820	--	--	--	-4.23	0.30	1.00	0.90	3.83	0.47	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-171249	66748	-5117	7254	--	--	--	-2.44	0.17	1.00	0.95	2.49	0.76	--	--	
½	1J	-297502	66748	-5117	913	--	--	--	-4.23	0.30	1.00	0.95	3.83	0.50	--	--	
½	1K	-171249	66748	-13897	7254	--	--	--	-2.44	0.17	1.00	0.95	2.49	0.76	--	--	
½	1L	-297502	66748	-13897	913	--	--	--	-4.23	0.30	1.00	0.95	3.83	0.50	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-50046	17461	543	-329	--	--	--	-2.56	0.18	1.00	0.89	2.58	0.69	0.01	0.03	
0	1B	-117410	17461	543	-6957	--	--	--	-6.01	0.43	1.00	0.89	5.17	0.35	0.13	0.02	
0	1C	-50046	17461	-1681	-329	--	--	--	-2.56	0.18	1.00	0.89	2.58	0.69	0.01	0.08	
0	1D	-117410	17461	-1681	-6957	--	--	--	-6.01	0.43	1.00	0.89	5.17	0.35	0.13	0.05	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-46950	18610	335	-1614	--	--	--	-2.40	0.17	1.00	0.95	2.46	0.77	0.05	0.02	
0	1J	-120505	18610	335	-5672	--	--	--	-6.17	0.44	1.00	0.95	5.28	0.36	0.11	0.01	
0	1K	-46950	18610	-1472	-1614	--	--	--	-2.40	0.17	1.00	0.95	2.46	0.77	0.05	0.07	
0	1L	-120505	18610	-1472	-5672	--	--	--	-6.17	0.44	1.00	0.95	5.28	0.36	0.11	0.05	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 40 Descrizione: Maschio murario n. 40 su via dei quartieri
altezza calcolata: 546.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-31104	21339	1673	-1946	--	--	--	-1.31	0.09	1.00	0.90	1.65	1.10	--	--	NON Verif.
l	1B	-64247	21339	1673	1807	--	--	--	-2.71	0.19	1.00	0.90	2.70	0.67	--	--	NON Verif.
l	1C	-31104	21339	-499	-1946	--	--	--	-1.31	0.09	1.00	0.90	1.65	1.10	--	--	
l	1D	-64247	21339	-499	1807	--	--	--	-2.71	0.19	1.00	0.90	2.70	0.67	--	--	NON Verif.
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-30402	22969	1565	-1862	--	--	--	-1.28	0.09	1.00	0.97	1.62	1.20	--	--	
l	1J	-64949	22969	1565	1724	--	--	--	-2.74	0.20	1.00	0.97	2.72	0.71	--	--	
l	1K	-30402	22969	-391	-1862	--	--	--	-1.28	0.09	1.00	0.97	1.62	1.20	--	--	NON Verif.
l	1L	-64949	22969	-391	1724	--	--	--	-2.74	0.20	1.00	0.97	2.72	0.71	--	--	NON Verif.
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-172032	41546	-4928	-4580	--	--	--	-2.28	0.16	1.00	0.55	2.37	0.46	--	--	
½	1B	-288797	41546	-4928	10950	--	--	--	-3.83	0.27	1.00	0.55	3.53	0.31	--	--	
½	1C	-172032	41546	-14499	-4580	--	--	--	-2.28	0.16	1.00	0.55	2.37	0.46	--	--	
½	1D	-288797	41546	-14499	10950	--	--	--	-3.83	0.27	1.00	0.55	3.53	0.31	--	--	NON Verif.
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-170737	45135	-5889	-4385	--	--	--	-2.26	0.16	1.00	0.60	2.36	0.51	--	--	
½	1J	-290092	45135	-5889	10755	--	--	--	-3.85	0.27	1.00	0.60	3.55	0.34	--	--	
½	1K	-170737	45135	-13538	-4385	--	--	--	-2.26	0.16	1.00	0.60	2.36	0.51	--	--	NON Verif.
½	1L	-290092	45135	-13538	10755	--	--	--	-3.85	0.27	1.00	0.60	3.55	0.34	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-61174	16649	-5006	-4024	--	--	--	-2.77	0.20	1.00	0.75	2.74	0.55	0.08	0.20	NON Verif.
0	1B	-96560	16649	-5006	-10124	--	--	--	-4.37	0.31	1.00	0.75	3.94	0.38	0.16	0.15	
0	1C	-61174	16649	-9982	-4024	--	--	--	-2.77	0.20	1.00	0.75	2.74	0.55	0.08	0.40	
0	1D	-96560	16649	-9982	-10124	--	--	--	-4.37	0.31	1.00	0.75	3.94	0.38	0.16	0.31	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	NON Verif.
0	1I	-61445	18027	-5176	-3918	--	--	--	-2.78	0.20	1.00	0.82	2.75	0.59	0.08	0.21	
0	1J	-96290	18027	-5176	-10230	--	--	--	-4.36	0.31	1.00	0.82	3.93	0.42	0.16	0.16	
0	1K	-61445	18027	-9812	-3918	--	--	--	-2.78	0.20	1.00	0.82	2.75	0.59	0.08	0.39	
0	1L	-96290	18027	-9812	-10230	--	--	--	-4.36	0.31	1.00	0.82	3.93	0.42	0.16	0.30	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	NON Verif.
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 41 Descrizione: Maschio murario n. 41 su via dei quartieri
altezza calcolata: 546.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-9184	6658	1379	0	--	--	--	-0.67	0.05	1.00	0.48	1.16	0.83	--	--	
l	1B	-41437	6658	1379	0	--	--	--	-3.02	0.22	1.00	0.48	2.92	0.33	--	--	
l	1C	-9184	6658	-144	0	--	--	--	-0.67	0.05	1.00	0.48	1.16	0.83	--	--	
l	1D	-41437	6658	-144	0	--	--	--	-3.02	0.22	1.00	0.48	2.92	0.33	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-10194	7312	1559	0	--	--	--	-0.74	0.05	1.00	0.53	1.22	0.87	--	--	
l	1J	-40427	7312	1559	0	--	--	--	-2.94	0.21	1.00	0.53	2.87	0.37	--	--	
l	1K	-10194	7312	-324	0	--	--	--	-0.74	0.05	1.00	0.53	1.22	0.87	--	--	
l	1L	-40427	7312	-324	0	--	--	--	-2.94	0.21	1.00	0.53	2.87	0.37	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-70150	19959	3855	-1020	--	--	--	-1.58	0.11	1.00	0.45	1.85	0.49	--	--	
½	1B	-156289	19959	3855	2106	--	--	--	-3.52	0.25	1.00	0.45	3.30	0.27	--	--	
½	1C	-70150	19959	-7888	-1020	--	--	--	-1.58	0.11	1.00	0.45	1.85	0.49	--	--	
½	1D	-156289	19959	-7888	2106	--	--	--	-3.52	0.25	1.00	0.45	3.30	0.27	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-73025	20884	2428	-917	--	--	--	-1.65	0.12	1.00	0.47	1.89	0.50	--	--	
½	1J	-153414	20884	2428	2003	--	--	--	-3.46	0.25	1.00	0.47	3.25	0.29	--	--	
½	1K	-73025	20884	-6461	-917	--	--	--	-1.65	0.12	1.00	0.47	1.89	0.50	--	--	
½	1L	-153414	20884	-6461	2003	--	--	--	-3.46	0.25	1.00	0.47	3.25	0.29	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-14492	4629	392	-222	--	--	--	-1.19	0.09	1.00	0.38	1.55	0.49	0.03	0.06	
0	1B	-34046	4629	392	109	--	--	--	-2.80	0.20	1.00	0.38	2.76	0.28	0.01	0.03	
0	1C	-14492	4629	-1543	-222	--	--	--	-1.19	0.09	1.00	0.38	1.55	0.49	0.03	0.22	
0	1D	-34046	4629	-1543	109	--	--	--	-2.80	0.20	1.00	0.38	2.76	0.28	0.01	0.11	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-15146	5053	150	-296	--	--	--	-1.25	0.09	1.00	0.42	1.59	0.52	0.04	0.02	
0	1J	-33392	5053	150	183	--	--	--	-2.75	0.20	1.00	0.42	2.72	0.31	0.01	0.01	
0	1K	-15146	5053	-1301	-296	--	--	--	-1.25	0.09	1.00	0.42	1.59	0.52	0.04	0.18	
0	1L	-33392	5053	-1301	183	--	--	--	-2.75	0.20	1.00	0.42	2.72	0.31	0.01	0.09	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 42 Descrizione: Maschio murario n. 42
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-24603	4668	897	-2765	--	--	--	-1.49	0.11	1.00	0.28	1.77	0.32	--	--	
l	1B	-42116	4668	897	-913	--	--	--	-2.54	0.18	1.00	0.28	2.57	0.22	--	--	
l	1C	-24603	4668	-1049	-2765	--	--	--	-1.49	0.11	1.00	0.28	1.77	0.32	--	--	
l	1D	-42116	4668	-1049	-913	--	--	--	-2.54	0.18	1.00	0.28	2.57	0.22	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-28920	3340	445	-2351	--	--	--	-1.75	0.12	1.00	0.20	1.97	0.20	--	--	
l	1J	-37799	3340	445	-1328	--	--	--	-2.28	0.16	1.00	0.20	2.37	0.17	--	--	
l	1K	-28920	3340	-597	-2351	--	--	--	-1.75	0.12	1.00	0.20	1.97	0.20	--	--	
l	1L	-37799	3340	-597	-1328	--	--	--	-2.28	0.16	1.00	0.20	2.37	0.17	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-78334	9461	7	1793	--	--	--	-2.48	0.18	1.00	0.30	2.52	0.24	--	--	
½	1B	-101852	9461	7	184	--	--	--	-3.23	0.23	1.00	0.30	3.08	0.19	--	--	
½	1C	-78334	9461	-2574	1793	--	--	--	-2.48	0.18	1.00	0.30	2.52	0.24	--	--	
½	1D	-101852	9461	-2574	184	--	--	--	-3.23	0.23	1.00	0.30	3.08	0.19	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-84152	7256	-265	1321	--	--	--	-2.66	0.19	1.00	0.23	2.66	0.17	--	--	
½	1J	-96035	7256	-265	656	--	--	--	-3.04	0.22	1.00	0.23	2.94	0.16	--	--	
½	1K	-84152	7256	-2302	1321	--	--	--	-2.66	0.19	1.00	0.23	2.66	0.17	--	--	
½	1L	-96035	7256	-2302	656	--	--	--	-3.04	0.22	1.00	0.23	2.94	0.16	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-30580	2400	477	627	--	--	--	-2.27	0.16	1.00	0.18	2.36	0.15	0.04	0.04	
0	1B	-38722	2400	477	-1568	--	--	--	-2.87	0.21	1.00	0.18	2.81	0.13	0.08	0.03	
0	1C	-30580	2400	-1190	627	--	--	--	-2.27	0.16	1.00	0.18	2.36	0.15	0.04	0.09	
0	1D	-38722	2400	-1190	-1568	--	--	--	-2.87	0.21	1.00	0.18	2.81	0.13	0.08	0.08	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-32632	1674	98	56	--	--	--	-2.42	0.17	1.00	0.12	2.48	0.10	0.00	0.01	
0	1J	-36670	1674	98	-997	--	--	--	-2.72	0.19	1.00	0.12	2.70	0.09	0.06	0.01	
0	1K	-32632	1674	-811	56	--	--	--	-2.42	0.17	1.00	0.12	2.48	0.10	0.00	0.06	
0	1L	-36670	1674	-811	-997	--	--	--	-2.72	0.19	1.00	0.12	2.70	0.09	0.06	0.05	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 43 Descrizione: Maschio murario n. 43 su via san Domenico
altezza calcolata: 546.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	1A	-45800	12208	548	4399	--	--	--	-1.41	0.10	1.00	0.38	1.72	0.44	--	--	
l	1B	-61287	12208	548	3105	--	--	--	-1.89	0.14	1.00	0.38	2.08	0.36	--	--	
l	1C	-45800	12208	-1749	4399	--	--	--	-1.41	0.10	1.00	0.38	1.72	0.44	--	--	
l	1D	-61287	12208	-1749	3105	--	--	--	-1.89	0.14	1.00	0.38	2.08	0.36	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-49283	9969	23	3959	--	--	--	-1.52	0.11	1.00	0.31	1.80	0.34	--	--	
l	1J	-57804	9969	23	3546	--	--	--	-1.78	0.13	1.00	0.31	2.00	0.31	--	--	
l	1K	-49283	9969	-1224	3959	--	--	--	-1.52	0.11	1.00	0.31	1.80	0.34	--	--	
l	1L	-57804	9969	-1224	3546	--	--	--	-1.78	0.13	1.00	0.31	2.00	0.31	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-117196	21047	1310	-1812	--	--	--	-2.45	0.17	1.00	0.44	2.49	0.35	--	--	
½	1B	-162295	21047	1310	892	--	--	--	-3.39	0.24	1.00	0.44	3.20	0.27	--	--	
½	1C	-117196	21047	-796	-1812	--	--	--	-2.45	0.17	1.00	0.44	2.49	0.35	--	--	
½	1D	-162295	21047	-796	892	--	--	--	-3.39	0.24	1.00	0.44	3.20	0.27	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-127973	15465	972	-1139	--	--	--	-2.67	0.19	1.00	0.32	2.66	0.24	--	--	
½	1J	-151518	15465	972	219	--	--	--	-3.16	0.23	1.00	0.32	3.03	0.21	--	--	
½	1K	-127973	15465	-458	-1139	--	--	--	-2.67	0.19	1.00	0.32	2.66	0.24	--	--	
½	1L	-151518	15465	-458	219	--	--	--	-3.16	0.23	1.00	0.32	3.03	0.21	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-30044	3208	1490	-326	--	--	--	-2.08	0.15	1.00	0.22	2.22	0.20	0.02	0.11	
0	1B	-36497	3208	1490	-1051	--	--	--	-2.53	0.18	1.00	0.22	2.56	0.17	0.05	0.10	
0	1C	-30044	3208	511	-326	--	--	--	-2.08	0.15	1.00	0.22	2.22	0.20	0.02	0.04	
0	1D	-36497	3208	511	-1051	--	--	--	-2.53	0.18	1.00	0.22	2.56	0.17	0.05	0.03	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-31489	1783	1262	-522	--	--	--	-2.18	0.16	1.00	0.12	2.30	0.11	0.03	0.09	
0	1J	-35052	1783	1262	-856	--	--	--	-2.43	0.17	1.00	0.12	2.48	0.10	0.05	0.08	
0	1K	-31489	1783	739	-522	--	--	--	-2.18	0.16	1.00	0.12	2.30	0.11	0.03	0.05	
0	1L	-35052	1783	739	-856	--	--	--	-2.43	0.17	1.00	0.12	2.48	0.10	0.05	0.05	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 44 Descrizione: Maschio murario n. 44 su via san domenico
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-28186	6208	-1772	-1307	--	--	--	-1.56	0.11	1.00	0.34	1.83	0.38	--	--	
l	1B	-33626	6208	-1772	-3059	--	--	--	-1.86	0.13	1.00	0.34	2.05	0.33	--	--	
l	1C	-28186	6208	-2038	-1307	--	--	--	-1.56	0.11	1.00	0.34	1.83	0.38	--	--	
l	1D	-33626	6208	-2038	-3059	--	--	--	-1.86	0.13	1.00	0.34	2.05	0.33	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-29539	4459	-1813	-1744	--	--	--	-1.63	0.12	1.00	0.25	1.88	0.26	--	--	
l	1J	-32272	4459	-1813	-2622	--	--	--	-1.78	0.13	1.00	0.25	2.00	0.25	--	--	
l	1K	-29539	4459	-1998	-1744	--	--	--	-1.63	0.12	1.00	0.25	1.88	0.26	--	--	
l	1L	-32272	4459	-1998	-2622	--	--	--	-1.78	0.13	1.00	0.25	2.00	0.25	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-183675	37770	3546	-2525	--	--	--	-2.37	0.17	1.00	0.49	2.44	0.40	--	--	
½	1B	-239203	37770	3546	837	--	--	--	-3.09	0.22	1.00	0.49	2.98	0.33	--	--	
½	1C	-183675	37770	2172	-2525	--	--	--	-2.37	0.17	1.00	0.49	2.44	0.40	--	--	
½	1D	-239203	37770	2172	837	--	--	--	-3.09	0.22	1.00	0.49	2.98	0.33	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-197307	28566	3395	-1686	--	--	--	-2.55	0.18	1.00	0.37	2.57	0.29	--	--	
½	1J	-225571	28566	3395	-2	--	--	--	-2.91	0.21	1.00	0.37	2.85	0.26	--	--	
½	1K	-197307	28566	2323	-1686	--	--	--	-2.55	0.18	1.00	0.37	2.57	0.29	--	--	
½	1L	-225571	28566	2323	-2	--	--	--	-2.91	0.21	1.00	0.37	2.85	0.26	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-39614	6559	3527	-309	--	--	--	-2.05	0.15	1.00	0.34	2.20	0.31	0.01	0.20	
0	1B	-50122	6559	3527	-291	--	--	--	-2.60	0.19	1.00	0.34	2.61	0.26	0.01	0.17	
0	1C	-39614	6559	3237	-309	--	--	--	-2.05	0.15	1.00	0.34	2.20	0.31	0.01	0.18	
0	1D	-50122	6559	3237	-291	--	--	--	-2.60	0.19	1.00	0.34	2.61	0.26	0.01	0.15	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-42177	4276	3469	-383	--	--	--	-2.19	0.16	1.00	0.22	2.30	0.19	0.01	0.19	
0	1J	-47559	4276	3469	-217	--	--	--	-2.46	0.18	1.00	0.22	2.51	0.18	0.01	0.17	
0	1K	-42177	4276	3296	-383	--	--	--	-2.19	0.16	1.00	0.22	2.30	0.19	0.01	0.18	
0	1L	-47559	4276	3296	-217	--	--	--	-2.46	0.18	1.00	0.22	2.51	0.18	0.01	0.16	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 45 Descrizione: Maschio murario n. 45 su via san domenico
altezza calcolata: 546.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	1A	-43410	6984	-2020	-6761	--	--	--	-1.85	0.13	1.00	0.30	2.05	0.29	--	--	
l	1B	-62893	6984	-2020	7949	--	--	--	-2.68	0.19	1.00	0.30	2.67	0.22	--	--	
l	1C	-43410	6984	-3132	-6761	--	--	--	-1.85	0.13	1.00	0.30	2.05	0.29	--	--	
l	1D	-62893	6984	-3132	7949	--	--	--	-2.68	0.19	1.00	0.30	2.67	0.22	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-47995	4475	-2236	-2944	--	--	--	-2.05	0.15	1.00	0.19	2.20	0.17	--	--	
l	1J	-58308	4475	-2236	4132	--	--	--	-2.49	0.18	1.00	0.19	2.53	0.15	--	--	
l	1K	-47995	4475	-2916	-2944	--	--	--	-2.05	0.15	1.00	0.19	2.20	0.17	--	--	
l	1L	-58308	4475	-2916	4132	--	--	--	-2.49	0.18	1.00	0.19	2.53	0.15	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-148975	29970	4463	-4639	--	--	--	-2.42	0.17	1.00	0.49	2.48	0.39	--	--	
½	1B	-208340	29970	4463	-8723	--	--	--	-3.39	0.24	1.00	0.49	3.20	0.30	--	--	
½	1C	-148975	29970	1333	-4639	--	--	--	-2.42	0.17	1.00	0.49	2.48	0.39	--	--	
½	1D	-208340	29970	1333	-8723	--	--	--	-3.39	0.24	1.00	0.49	3.20	0.30	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-163258	22585	3716	-5779	--	--	--	-2.66	0.19	1.00	0.37	2.65	0.28	--	--	
½	1J	-194057	22585	3716	-7583	--	--	--	-3.16	0.23	1.00	0.37	3.03	0.24	--	--	
½	1K	-163258	22585	2079	-5779	--	--	--	-2.66	0.19	1.00	0.37	2.65	0.28	--	--	
½	1L	-194057	22585	2079	-7583	--	--	--	-3.16	0.23	1.00	0.37	3.03	0.24	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-56475	10866	4698	106	--	--	--	-2.60	0.19	1.00	0.50	2.61	0.38	0.00	0.20	
0	1B	-69749	10866	4698	9008	--	--	--	-3.22	0.23	1.00	0.50	3.07	0.33	0.17	0.17	
0	1C	-56475	10866	3748	106	--	--	--	-2.60	0.19	1.00	0.50	2.61	0.38	0.00	0.16	
0	1D	-69749	10866	3748	9008	--	--	--	-3.22	0.23	1.00	0.50	3.07	0.33	0.17	0.14	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-59073	8382	4467	2365	--	--	--	-2.72	0.19	1.00	0.39	2.70	0.29	0.05	0.18	
0	1J	-67151	8382	4467	6749	--	--	--	-3.10	0.22	1.00	0.39	2.98	0.26	0.13	0.17	
0	1K	-59073	8382	3978	2365	--	--	--	-2.72	0.19	1.00	0.39	2.70	0.29	0.05	0.16	
0	1L	-67151	8382	3978	6749	--	--	--	-3.10	0.22	1.00	0.39	2.98	0.26	0.13	0.15	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 46 Descrizione: Maschio murario n. 46 su via san domenico
altezza calcolata: 546.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-21021	14821	190	245	--	--	--	-1.42	0.10	1.00	1.00	1.73	1.16	--	--	NON Verif.
l	1B	-26436	14821	190	291	--	--	--	-1.79	0.13	1.00	1.00	2.00	1.00	--	--	NON Verif.
l	1C	-21021	14821	-1804	245	--	--	--	-1.42	0.10	1.00	1.00	1.73	1.16	--	--	NON Verif.
l	1D	-26436	14821	-1804	291	--	--	--	-1.79	0.13	1.00	1.00	2.00	1.00	--	--	NON Verif.
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-22183	9618	-291	253	--	--	--	-1.50	0.11	1.00	0.65	1.79	0.73	--	--	
l	1J	-25274	9618	-291	284	--	--	--	-1.71	0.12	1.00	0.65	1.94	0.67	--	--	
l	1K	-22183	9618	-1323	253	--	--	--	-1.50	0.11	1.00	0.65	1.79	0.73	--	--	
l	1L	-25274	9618	-1323	284	--	--	--	-1.71	0.12	1.00	0.65	1.94	0.67	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-133472	28839	1922	-2650	--	--	--	-2.41	0.17	1.00	0.52	2.47	0.42	--	--	
½	1B	-205059	28839	1922	-802	--	--	--	-3.70	0.26	1.00	0.52	3.43	0.30	--	--	
½	1C	-133472	28839	-3618	-2650	--	--	--	-2.41	0.17	1.00	0.52	2.47	0.42	--	--	
½	1D	-205059	28839	-3618	-802	--	--	--	-3.70	0.26	1.00	0.52	3.43	0.30	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-148659	17781	593	-2107	--	--	--	-2.68	0.19	1.00	0.32	2.67	0.24	--	--	
½	1J	-189871	17781	593	-1345	--	--	--	-3.43	0.24	1.00	0.32	3.23	0.20	--	--	
½	1K	-148659	17781	-2289	-2107	--	--	--	-2.68	0.19	1.00	0.32	2.67	0.24	--	--	
½	1L	-189871	17781	-2289	-1345	--	--	--	-3.43	0.24	1.00	0.32	3.23	0.20	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-40634	10435	1699	-462	--	--	--	-2.75	0.20	1.00	0.71	2.72	0.52	0.02	0.10	
0	1B	-83743	10435	1699	3653	--	--	--	-5.67	0.40	1.00	0.71	4.91	0.29	0.12	0.07	
0	1C	-40634	10435	341	-462	--	--	--	-2.75	0.20	1.00	0.71	2.72	0.52	0.02	0.02	
0	1D	-83743	10435	341	3653	--	--	--	-5.67	0.40	1.00	0.71	4.91	0.29	0.12	0.01	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-50847	6258	1353	298	--	--	--	-3.44	0.25	1.00	0.42	3.24	0.26	0.01	0.07	
0	1J	-73531	6258	1353	2893	--	--	--	-4.97	0.36	1.00	0.42	4.39	0.19	0.10	0.06	
0	1K	-50847	6258	687	298	--	--	--	-3.44	0.25	1.00	0.42	3.24	0.26	0.01	0.04	
0	1L	-73531	6258	687	2893	--	--	--	-4.97	0.36	1.00	0.42	4.39	0.19	0.10	0.03	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 47 Descrizione: Maschio murario n. 47 su via san domenico
altezza calcolata: 546.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-21262	4613	675	-181	--	--	--	-1.27	0.09	1.00	0.28	1.61	0.34	--	--	
l	1B	-33314	4613	675	-389	--	--	--	-1.99	0.14	1.00	0.28	2.15	0.26	--	--	
l	1C	-21262	4613	-401	-181	--	--	--	-1.27	0.09	1.00	0.28	1.61	0.34	--	--	
l	1D	-33314	4613	-401	-389	--	--	--	-1.99	0.14	1.00	0.28	2.15	0.26	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-23655	2745	431	-226	--	--	--	-1.41	0.10	1.00	0.16	1.72	0.19	--	--	
l	1J	-30920	2745	431	-344	--	--	--	-1.84	0.13	1.00	0.16	2.04	0.16	--	--	
l	1K	-23655	2745	-157	-226	--	--	--	-1.41	0.10	1.00	0.16	1.72	0.19	--	--	
l	1L	-30920	2745	-157	-344	--	--	--	-1.84	0.13	1.00	0.16	2.04	0.16	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-130889	30319	2526	5114	--	--	--	-2.53	0.18	1.00	0.59	2.56	0.46	--	--	
½	1B	-197971	30319	2526	1027	--	--	--	-3.83	0.27	1.00	0.59	3.53	0.33	--	--	
½	1C	-130889	30319	-7168	5114	--	--	--	-2.53	0.18	1.00	0.59	2.56	0.46	--	--	
½	1D	-197971	30319	-7168	1027	--	--	--	-3.83	0.27	1.00	0.59	3.53	0.33	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-144659	23774	327	4017	--	--	--	-2.80	0.20	1.00	0.46	2.76	0.33	--	--	
½	1J	-184200	23774	327	2124	--	--	--	-3.56	0.25	1.00	0.46	3.33	0.28	--	--	
½	1K	-144659	23774	-4969	4017	--	--	--	-2.80	0.20	1.00	0.46	2.76	0.33	--	--	
½	1L	-184200	23774	-4969	2124	--	--	--	-3.56	0.25	1.00	0.46	3.33	0.28	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-51017	7559	-193	-1516	--	--	--	-3.04	0.22	1.00	0.45	2.94	0.31	0.05	0.01	
0	1B	-65034	7559	-193	-2908	--	--	--	-3.88	0.28	1.00	0.45	3.57	0.25	0.08	0.01	
0	1C	-51017	7559	-1069	-1516	--	--	--	-3.04	0.22	1.00	0.45	2.94	0.31	0.05	0.05	
0	1D	-65034	7559	-1069	-2908	--	--	--	-3.88	0.28	1.00	0.45	3.57	0.25	0.08	0.05	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-53836	6147	-329	-2051	--	--	--	-3.21	0.23	1.00	0.37	3.07	0.24	0.07	0.02	
0	1J	-62215	6147	-329	-2373	--	--	--	-3.71	0.27	1.00	0.37	3.44	0.21	0.07	0.01	
0	1K	-53836	6147	-933	-2051	--	--	--	-3.21	0.23	1.00	0.37	3.07	0.24	0.07	0.04	
0	1L	-62215	6147	-933	-2373	--	--	--	-3.71	0.27	1.00	0.37	3.44	0.21	0.07	0.04	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 48 Descrizione: Maschio murario n. 48 su via san Domenico
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-28365	2691	303	488	--	--	--	-1.66	0.12	1.00	0.16	1.90	0.17	--	--	
l	1B	-38995	2691	303	348	--	--	--	-2.28	0.16	1.00	0.16	2.37	0.13	--	--	
l	1C	-28365	2691	-596	488	--	--	--	-1.66	0.12	1.00	0.16	1.90	0.17	--	--	
l	1D	-38995	2691	-596	348	--	--	--	-2.28	0.16	1.00	0.16	2.37	0.13	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-29164	2700	240	463	--	--	--	-1.71	0.12	1.00	0.16	1.94	0.16	--	--	
l	1J	-38196	2700	240	373	--	--	--	-2.23	0.16	1.00	0.16	2.34	0.14	--	--	
l	1K	-29164	2700	-533	463	--	--	--	-1.71	0.12	1.00	0.16	1.94	0.16	--	--	
l	1L	-38196	2700	-533	373	--	--	--	-2.23	0.16	1.00	0.16	2.34	0.14	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-155997	21740	2184	-1843	--	--	--	-2.81	0.20	1.00	0.39	2.77	0.28	--	--	
½	1B	-201422	21740	2184	-2816	--	--	--	-3.63	0.26	1.00	0.39	3.38	0.23	--	--	
½	1C	-155997	21740	-1899	-1843	--	--	--	-2.81	0.20	1.00	0.39	2.77	0.28	--	--	
½	1D	-201422	21740	-1899	-2816	--	--	--	-3.63	0.26	1.00	0.39	3.38	0.23	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-156701	22134	1732	-2502	--	--	--	-2.83	0.20	1.00	0.40	2.78	0.29	--	--	
½	1J	-200717	22134	1732	-2157	--	--	--	-3.62	0.26	1.00	0.40	3.38	0.24	--	--	
½	1K	-156701	22134	-1447	-2502	--	--	--	-2.83	0.20	1.00	0.40	2.78	0.29	--	--	
½	1L	-200717	22134	-1447	-2157	--	--	--	-3.62	0.26	1.00	0.40	3.38	0.24	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-46574	9009	343	1193	--	--	--	-2.93	0.21	1.00	0.57	2.86	0.40	0.05	0.02	
0	1B	-61167	9009	343	2291	--	--	--	-3.85	0.27	1.00	0.57	3.55	0.32	0.07	0.02	
0	1C	-46574	9009	-501	1193	--	--	--	-2.93	0.21	1.00	0.57	2.86	0.40	0.05	0.03	
0	1D	-61167	9009	-501	2291	--	--	--	-3.85	0.27	1.00	0.57	3.55	0.32	0.07	0.02	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-45114	9416	362	663	--	--	--	-2.84	0.20	1.00	0.59	2.79	0.42	0.03	0.02	
0	1J	-62627	9416	362	2821	--	--	--	-3.94	0.28	1.00	0.59	3.62	0.33	0.09	0.02	
0	1K	-45114	9416	-519	663	--	--	--	-2.84	0.20	1.00	0.59	2.79	0.42	0.03	0.03	
0	1L	-62627	9416	-519	2821	--	--	--	-3.94	0.28	1.00	0.59	3.62	0.33	0.09	0.02	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 49 Descrizione: Maschio murario n. 49 su via san Domenico
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-30974	3791	418	126	--	--	--	-1.53	0.11	1.00	0.19	1.81	0.21	--	--	
l	1B	-38916	3791	418	160	--	--	--	-1.93	0.14	1.00	0.19	2.10	0.18	--	--	
l	1C	-30974	3791	-628	126	--	--	--	-1.53	0.11	1.00	0.19	1.81	0.21	--	--	
l	1D	-38916	3791	-628	160	--	--	--	-1.93	0.14	1.00	0.19	2.10	0.18	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-29949	4717	310	129	--	--	--	-1.48	0.11	1.00	0.23	1.77	0.26	--	--	
l	1J	-39941	4717	310	157	--	--	--	-1.98	0.14	1.00	0.23	2.14	0.22	--	--	
l	1K	-29949	4717	-521	129	--	--	--	-1.48	0.11	1.00	0.23	1.77	0.26	--	--	
l	1L	-39941	4717	-521	157	--	--	--	-1.98	0.14	1.00	0.23	2.14	0.22	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-147298	20289	242	-1637	--	--	--	-2.43	0.17	1.00	0.33	2.48	0.27	--	--	
½	1B	-193144	20289	242	549	--	--	--	-3.19	0.23	1.00	0.33	3.05	0.22	--	--	
½	1C	-147298	20289	-2667	-1637	--	--	--	-2.43	0.17	1.00	0.33	2.48	0.27	--	--	
½	1D	-193144	20289	-2667	549	--	--	--	-3.19	0.23	1.00	0.33	3.05	0.22	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-141755	22653	48	-1743	--	--	--	-2.34	0.17	1.00	0.37	2.41	0.31	--	--	
½	1J	-198687	22653	48	656	--	--	--	-3.28	0.23	1.00	0.37	3.12	0.24	--	--	
½	1K	-141755	22653	-2472	-1743	--	--	--	-2.34	0.17	1.00	0.37	2.41	0.31	--	--	
½	1L	-198687	22653	-2472	656	--	--	--	-3.28	0.23	1.00	0.37	3.12	0.24	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-64334	13531	-319	-5729	--	--	--	-3.18	0.23	1.00	0.67	3.05	0.44	0.13	0.01	
0	1B	-93565	13531	-319	3679	--	--	--	-4.63	0.33	1.00	0.67	4.13	0.32	0.07	0.01	
0	1C	-64334	13531	-1228	-5729	--	--	--	-3.18	0.23	1.00	0.67	3.05	0.44	0.13	0.05	
0	1D	-93565	13531	-1228	3679	--	--	--	-4.63	0.33	1.00	0.67	4.13	0.32	0.07	0.04	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-61358	14223	-471	-6613	--	--	--	-3.04	0.22	1.00	0.70	2.94	0.48	0.15	0.02	
0	1J	-96541	14223	-471	4564	--	--	--	-4.78	0.34	1.00	0.70	4.24	0.33	0.08	0.02	
0	1K	-61358	14223	-1075	-6613	--	--	--	-3.04	0.22	1.00	0.70	2.94	0.48	0.15	0.04	
0	1L	-96541	14223	-1075	4564	--	--	--	-4.78	0.34	1.00	0.70	4.24	0.33	0.08	0.03	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 50 Descrizione: Maschio murario n. 50 su via san Domenico
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-26371	3984	744	71	--	--	--	-1.38	0.10	1.00	0.21	1.70	0.25	--	--	
l	1B	-46281	3984	744	-37	--	--	--	-2.42	0.17	1.00	0.21	2.48	0.17	--	--	
l	1C	-26371	3984	-858	71	--	--	--	-1.38	0.10	1.00	0.21	1.70	0.25	--	--	
l	1D	-46281	3984	-858	-37	--	--	--	-2.42	0.17	1.00	0.21	2.48	0.17	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-25008	2614	743	158	--	--	--	-1.31	0.09	1.00	0.14	1.64	0.17	--	--	
l	1J	-47644	2614	743	-125	--	--	--	-2.49	0.18	1.00	0.14	2.53	0.11	--	--	
l	1K	-25008	2614	-857	158	--	--	--	-1.31	0.09	1.00	0.14	1.64	0.17	--	--	
l	1L	-47644	2614	-857	-125	--	--	--	-2.49	0.18	1.00	0.14	2.53	0.11	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-129185	23520	2731	-1268	--	--	--	-2.25	0.16	1.00	0.41	2.35	0.35	--	--	
½	1B	-222576	23520	2731	1392	--	--	--	-3.88	0.28	1.00	0.41	3.57	0.23	--	--	
½	1C	-129185	23520	-6156	-1268	--	--	--	-2.25	0.16	1.00	0.41	2.35	0.35	--	--	
½	1D	-222576	23520	-6156	1392	--	--	--	-3.88	0.28	1.00	0.41	3.57	0.23	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-125506	22670	2783	93	--	--	--	-2.19	0.16	1.00	0.40	2.30	0.34	--	--	
½	1J	-226255	22670	2783	31	--	--	--	-3.95	0.28	1.00	0.40	3.62	0.22	--	--	
½	1K	-125506	22670	-6208	93	--	--	--	-2.19	0.16	1.00	0.40	2.30	0.34	--	--	
½	1L	-226255	22670	-6208	31	--	--	--	-3.95	0.28	1.00	0.40	3.62	0.22	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-62353	10810	84	-2756	--	--	--	-3.26	0.23	1.00	0.57	3.11	0.36	0.07	0.00	
0	1B	-90444	10810	84	-2973	--	--	--	-4.73	0.34	1.00	0.57	4.21	0.27	0.06	0.00	
0	1C	-62353	10810	-1509	-2756	--	--	--	-3.26	0.23	1.00	0.57	3.11	0.36	0.07	0.06	
0	1D	-90444	10810	-1509	-2973	--	--	--	-4.73	0.34	1.00	0.57	4.21	0.27	0.06	0.05	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-60936	10269	258	-2858	--	--	--	-3.19	0.23	1.00	0.54	3.05	0.35	0.07	0.01	
0	1J	-91861	10269	258	-2870	--	--	--	-4.81	0.34	1.00	0.54	4.27	0.25	0.06	0.01	
0	1K	-60936	10269	-1683	-2858	--	--	--	-3.19	0.23	1.00	0.54	3.05	0.35	0.07	0.07	
0	1L	-91861	10269	-1683	-2870	--	--	--	-4.81	0.34	1.00	0.54	4.27	0.25	0.06	0.06	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 51 Descrizione: Maschio murario n. 51 su via san Domenico
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-31651	10356	1319	-2344	--	--	--	-1.84	0.13	1.00	0.60	2.04	0.59	--	--	
l	1B	-46270	10356	1319	203	--	--	--	-2.70	0.19	1.00	0.60	2.68	0.45	--	--	
l	1C	-31651	10356	-2688	-2344	--	--	--	-1.84	0.13	1.00	0.60	2.04	0.59	--	--	
l	1D	-46270	10356	-2688	203	--	--	--	-2.70	0.19	1.00	0.60	2.68	0.45	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-31488	8378	1341	-2638	--	--	--	-1.83	0.13	1.00	0.49	2.04	0.48	--	--	
l	1J	-46433	8378	1341	496	--	--	--	-2.71	0.19	1.00	0.49	2.69	0.36	--	--	
l	1K	-31488	8378	-2710	-2638	--	--	--	-1.83	0.13	1.00	0.49	2.04	0.48	--	--	
l	1L	-46433	8378	-2710	496	--	--	--	-2.71	0.19	1.00	0.49	2.69	0.36	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-222658	43305	4993	1264	--	--	--	-2.51	0.18	1.00	0.49	2.54	0.38	--	--	
½	1B	-314436	43305	4993	-1851	--	--	--	-3.54	0.25	1.00	0.49	3.32	0.29	--	--	
½	1C	-222658	43305	-19135	1264	--	--	--	-2.51	0.18	1.00	0.49	2.54	0.38	--	--	
½	1D	-314436	43305	-19135	-1851	--	--	--	-3.54	0.25	1.00	0.49	3.32	0.29	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-223822	36070	4913	2150	--	--	--	-2.52	0.18	1.00	0.41	2.55	0.32	--	--	
½	1J	-313272	36070	4913	-2736	--	--	--	-3.53	0.25	1.00	0.41	3.31	0.25	--	--	
½	1K	-223822	36070	-19055	2150	--	--	--	-2.52	0.18	1.00	0.41	2.55	0.32	--	--	
½	1L	-313272	36070	-19055	-2736	--	--	--	-3.53	0.25	1.00	0.41	3.31	0.25	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-71633	18736	3540	-1207	--	--	--	-3.01	0.21	1.00	0.79	2.91	0.54	0.02	0.12	
0	1B	-116755	18736	3540	-17535	--	--	--	-4.90	0.35	1.00	0.79	4.33	0.36	0.23	0.10	
0	1C	-71633	18736	-6709	-1207	--	--	--	-3.01	0.21	1.00	0.79	2.91	0.54	0.02	0.23	
0	1D	-116755	18736	-6709	-17535	--	--	--	-4.90	0.35	1.00	0.79	4.33	0.36	0.23	0.18	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-72505	16839	3433	-2033	--	--	--	-3.04	0.22	1.00	0.71	2.94	0.48	0.03	0.12	
0	1J	-115883	16839	3433	-16708	--	--	--	-4.86	0.35	1.00	0.71	4.31	0.33	0.22	0.09	
0	1K	-72505	16839	-6602	-2033	--	--	--	-3.04	0.22	1.00	0.71	2.94	0.48	0.03	0.23	
0	1L	-115883	16839	-6602	-16708	--	--	--	-4.86	0.35	1.00	0.71	4.31	0.33	0.22	0.18	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 52 Descrizione: Maschio murario n. 52 su via san Domenico
altezza calcolata: 546.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-48675	7842	4503	440	--	--	--	-1.98	0.14	1.00	0.32	2.15	0.30	--	--	
l	1B	-57639	7842	4503	469	--	--	--	-2.35	0.17	1.00	0.32	2.42	0.26	--	--	
l	1C	-48675	7842	-3951	440	--	--	--	-1.98	0.14	1.00	0.32	2.15	0.30	--	--	
l	1D	-57639	7842	-3951	469	--	--	--	-2.35	0.17	1.00	0.32	2.42	0.26	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-48403	5746	4751	426	--	--	--	-1.97	0.14	1.00	0.23	2.14	0.22	--	--	
l	1J	-57911	5746	4751	483	--	--	--	-2.36	0.17	1.00	0.23	2.43	0.19	--	--	
l	1K	-48403	5746	-4198	426	--	--	--	-1.97	0.14	1.00	0.23	2.14	0.22	--	--	
l	1L	-57911	5746	-4198	483	--	--	--	-2.36	0.17	1.00	0.23	2.43	0.19	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-232759	32718	20913	-2699	--	--	--	-2.74	0.20	1.00	0.38	2.71	0.28	--	--	
½	1B	-315461	32718	20913	983	--	--	--	-3.71	0.26	1.00	0.38	3.44	0.22	--	--	
½	1C	-232759	32718	-34414	-2699	--	--	--	-2.74	0.20	1.00	0.38	2.71	0.28	--	--	
½	1D	-315461	32718	-34414	983	--	--	--	-3.71	0.26	1.00	0.38	3.44	0.22	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-236271	27658	20731	-1772	--	--	--	-2.78	0.20	1.00	0.33	2.74	0.24	--	--	
½	1J	-311949	27658	20731	56	--	--	--	-3.67	0.26	1.00	0.33	3.41	0.19	--	--	
½	1K	-236271	27658	-34232	-1772	--	--	--	-2.78	0.20	1.00	0.33	2.74	0.24	--	--	
½	1L	-311949	27658	-34232	56	--	--	--	-3.67	0.26	1.00	0.33	3.41	0.19	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-79223	18666	11429	-3806	--	--	--	-3.22	0.23	1.00	0.76	3.08	0.49	0.06	0.37	
0	1B	-124984	18666	11429	-11431	--	--	--	-5.09	0.36	1.00	0.76	4.47	0.34	0.14	0.30	
0	1C	-79223	18666	-15584	-3806	--	--	--	-3.22	0.23	1.00	0.76	3.08	0.49	0.06	0.50	
0	1D	-124984	18666	-15584	-11431	--	--	--	-5.09	0.36	1.00	0.76	4.47	0.34	0.14	0.41	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-80697	16377	11165	-4968	--	--	--	-3.28	0.23	1.00	0.67	3.12	0.43	0.07	0.36	
0	1J	-123509	16377	11165	-10269	--	--	--	-5.03	0.36	1.00	0.67	4.43	0.30	0.13	0.29	
0	1K	-80697	16377	-15319	-4968	--	--	--	-3.28	0.23	1.00	0.67	3.12	0.43	0.07	0.49	
0	1L	-123509	16377	-15319	-10269	--	--	--	-5.03	0.36	1.00	0.67	4.43	0.30	0.13	0.40	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 53 Descrizione: Maschio murario n. 53 su via san domenico
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-30503	8033	-396	-328	--	--	--	-1.64	0.12	1.00	0.43	1.89	0.46	--	--	
l	1B	-55198	8033	-396	163	--	--	--	-2.97	0.21	1.00	0.43	2.89	0.30	--	--	
l	1C	-30503	8033	-5205	-328	--	--	--	-1.64	0.12	1.00	0.43	1.89	0.46	--	--	
l	1D	-55198	8033	-5205	163	--	--	--	-2.97	0.21	1.00	0.43	2.89	0.30	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-31777	5789	-459	-196	--	--	--	-1.71	0.12	1.00	0.31	1.94	0.32	--	--	
l	1J	-53924	5789	-459	31	--	--	--	-2.90	0.21	1.00	0.31	2.83	0.22	--	--	
l	1K	-31777	5789	-5142	-196	--	--	--	-1.71	0.12	1.00	0.31	1.94	0.32	--	--	
l	1L	-53924	5789	-5142	31	--	--	--	-2.90	0.21	1.00	0.31	2.83	0.22	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-134859	20403	6580	1012	--	--	--	-2.42	0.17	1.00	0.37	2.47	0.30	--	--	
½	1B	-225159	20403	6580	4566	--	--	--	-4.04	0.29	1.00	0.37	3.69	0.20	--	--	
½	1C	-134859	20403	-13832	1012	--	--	--	-2.42	0.17	1.00	0.37	2.47	0.30	--	--	
½	1D	-225159	20403	-13832	4566	--	--	--	-4.04	0.29	1.00	0.37	3.69	0.20	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-142319	16574	6444	825	--	--	--	-2.55	0.18	1.00	0.30	2.57	0.23	--	--	
½	1J	-217698	16574	6444	4753	--	--	--	-3.90	0.28	1.00	0.30	3.59	0.17	--	--	
½	1K	-142319	16574	-13696	825	--	--	--	-2.55	0.18	1.00	0.30	2.57	0.23	--	--	
½	1L	-217698	16574	-13696	4753	--	--	--	-3.90	0.28	1.00	0.30	3.59	0.17	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-42212	10772	5115	-1574	--	--	--	-2.27	0.16	1.00	0.58	2.36	0.49	0.05	0.28	
0	1B	-79579	10772	5115	-9694	--	--	--	-4.28	0.31	1.00	0.58	3.87	0.30	0.22	0.19	
0	1C	-42212	10772	-4764	-1574	--	--	--	-2.27	0.16	1.00	0.58	2.36	0.49	0.05	0.26	
0	1D	-79579	10772	-4764	-9694	--	--	--	-4.28	0.31	1.00	0.58	3.87	0.30	0.22	0.17	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-45135	8739	5145	-2533	--	--	--	-2.43	0.17	1.00	0.47	2.48	0.38	0.08	0.27	
0	1J	-76656	8739	5145	-8735	--	--	--	-4.12	0.29	1.00	0.47	3.75	0.25	0.20	0.19	
0	1K	-45135	8739	-4795	-2533	--	--	--	-2.43	0.17	1.00	0.47	2.48	0.38	0.08	0.25	
0	1L	-76656	8739	-4795	-8735	--	--	--	-4.12	0.29	1.00	0.47	3.75	0.25	0.20	0.18	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 54 Descrizione: Maschio murario n. 54 su via san Domenico
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-4598	1591	1905	0	--	--	--	-0.55	0.04	1.00	0.19	1.07	0.36	--	--	
l	1B	-24817	1591	1905	0	--	--	--	-2.97	0.21	1.00	0.19	2.89	0.13	--	--	
l	1C	-4598	1591	-1136	0	--	--	--	-0.55	0.04	1.00	0.19	1.07	0.36	--	--	
l	1D	-24817	1591	-1136	0	--	--	--	-2.97	0.21	1.00	0.19	2.89	0.13	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-5165	1836	1927	0	--	--	--	-0.62	0.04	1.00	0.22	1.12	0.39	--	--	
l	1J	-24250	1836	1927	0	--	--	--	-2.91	0.21	1.00	0.22	2.84	0.15	--	--	
l	1K	-5165	1836	-1157	0	--	--	--	-0.62	0.04	1.00	0.22	1.12	0.39	--	--	
l	1L	-24250	1836	-1157	0	--	--	--	-2.91	0.21	1.00	0.22	2.84	0.15	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-32486	7847	4186	0	--	--	--	-1.30	0.09	1.00	0.31	1.63	0.38	--	--	
½	1B	-90500	7847	4186	0	--	--	--	-3.61	0.26	1.00	0.31	3.37	0.19	--	--	
½	1C	-32486	7847	-5570	0	--	--	--	-1.30	0.09	1.00	0.31	1.63	0.38	--	--	
½	1D	-90500	7847	-5570	0	--	--	--	-3.61	0.26	1.00	0.31	3.37	0.19	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-33216	8408	3831	0	--	--	--	-1.33	0.09	1.00	0.34	1.65	0.41	--	--	
½	1J	-89769	8408	3831	0	--	--	--	-3.58	0.26	1.00	0.34	3.35	0.20	--	--	
½	1K	-33216	8408	-5215	0	--	--	--	-1.33	0.09	1.00	0.34	1.65	0.41	--	--	
½	1L	-89769	8408	-5215	0	--	--	--	-3.58	0.26	1.00	0.34	3.35	0.20	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-8043	1773	1341	0	--	--	--	-0.96	0.07	1.00	0.21	1.38	0.31	0.00	0.34	
0	1B	-21689	1773	1341	0	--	--	--	-2.60	0.19	1.00	0.21	2.61	0.16	0.00	0.15	
0	1C	-8043	1773	-874	0	--	--	--	-0.96	0.07	1.00	0.21	1.38	0.31	0.00	0.22	
0	1D	-21689	1773	-874	0	--	--	--	-2.60	0.19	1.00	0.21	2.61	0.16	0.00	0.10	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-8505	1890	1347	0	--	--	--	-1.02	0.07	1.00	0.23	1.42	0.32	0.00	0.32	
0	1J	-21227	1890	1347	0	--	--	--	-2.54	0.18	1.00	0.23	2.57	0.18	0.00	0.15	
0	1K	-8505	1890	-880	0	--	--	--	-1.02	0.07	1.00	0.23	1.42	0.32	0.00	0.21	
0	1L	-21227	1890	-880	0	--	--	--	-2.54	0.18	1.00	0.23	2.57	0.18	0.00	0.10	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 55 Descrizione: Maschio murario n. 55 Interno lato scala
altezza calcolata: 546.00 cm

Pos	C.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	φ/φ _t /φ _b	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-7838	5166	107	0	--	--	--	-1.70	0.12	1.00	1.12	1.93	1.16	--	--	NON Verif.
l	1B	-13116	5166	107	0	--	--	--	-2.84	0.20	1.00	1.12	2.79	0.80	--	--	NON Verif.
l	1C	-7838	5166	-331	0	--	--	--	-1.70	0.12	1.00	1.12	1.93	1.16	--	--	
l	1D	-13116	5166	-331	0	--	--	--	-2.84	0.20	1.00	1.12	2.79	0.80	--	--	NON Verif.
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	NON Verif.
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	NON Verif.
l	1I	-9080	2753	143	0	--	--	--	-1.97	0.14	1.00	0.60	2.13	0.56	--	--	
l	1J	-11874	2753	143	0	--	--	--	-2.57	0.18	1.00	0.60	2.59	0.46	--	--	NON Verif.
l	1K	-9080	2753	-367	0	--	--	--	-1.97	0.14	1.00	0.60	2.13	0.56	--	--	
l	1L	-11874	2753	-367	0	--	--	--	-2.57	0.18	1.00	0.60	2.59	0.46	--	--	NON Verif.
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	NON Verif.
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	NON Verif.
½	1A	-9421	17446	184	0	--	--	--	-1.02	0.07	1.00	1.89	1.42	2.65	--	--	
½	1B	-58022	17446	184	0	--	--	--	-6.28	0.45	1.00	1.89	5.37	0.70	--	--	NON Verif.
½	1C	-9421	17446	-523	0	--	--	--	-1.02	0.07	1.00	1.89	1.42	2.65	--	--	
½	1D	-58022	17446	-523	0	--	--	--	-6.28	0.45	1.00	1.89	5.37	0.70	--	--	NON Verif.
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	NON Verif.
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	NON Verif.
½	1I	-21896	12433	250	0	--	--	--	-2.37	0.17	1.00	1.35	2.44	1.10	--	--	
½	1J	-45547	12433	250	0	--	--	--	-4.93	0.35	1.00	1.35	4.36	0.62	--	--	NON Verif.
½	1K	-21896	12433	-589	0	--	--	--	-2.37	0.17	1.00	1.35	2.44	1.10	--	--	
½	1L	-45547	12433	-589	0	--	--	--	-4.93	0.35	1.00	1.35	4.36	0.62	--	--	NON Verif.
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	NON Verif.
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	NON Verif.
0	1A	-12623	1266	55	0	--	--	--	-2.73	0.20	1.00	0.27	2.71	0.20	0.00	0.01	
0	1B	-23372	1266	55	0	--	--	--	-5.06	0.36	1.00	0.27	4.45	0.12	0.00	0.01	NON Verif.
0	1C	-12623	1266	-46	0	--	--	--	-2.73	0.20	1.00	0.27	2.71	0.20	0.00	0.01	
0	1D	-23372	1266	-46	0	--	--	--	-5.06	0.36	1.00	0.27	4.45	0.12	0.00	0.01	NON Verif.
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	NON Verif.
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	NON Verif.
0	1I	-15355	925	63	0	--	--	--	-3.32	0.24	1.00	0.20	3.15	0.13	0.00	0.01	
0	1J	-20640	925	63	0	--	--	--	-4.47	0.32	1.00	0.20	4.01	0.10	0.00	0.01	NON Verif.
0	1K	-15355	925	-55	0	--	--	--	-3.32	0.24	1.00	0.20	3.15	0.13	0.00	0.01	
0	1L	-20640	925	-55	0	--	--	--	-4.47	0.32	1.00	0.20	4.01	0.10	0.00	0.01	NON Verif.
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	NON Verif.
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	NON Verif.
0	1A	-12623	1266	55	0	--	--	--	-2.73	0.20	1.00	0.27	2.71	0.20	0.00	0.01	
0	1B	-23372	1266	55	0	--	--	--	-5.06	0.36	1.00	0.27	4.45	0.12	0.00	0.01	NON Verif.
0	1C	-12623	1266	-46	0	--	--	--	-2.73	0.20	1.00	0.27	2.71	0.20	0.00	0.01	
0	1D	-23372	1266	-46	0	--	--	--	-5.06	0.36	1.00	0.27	4.45	0.12	0.00	0.01	NON Verif.
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	NON Verif.
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	NON Verif.
0	1I	-15355	925	63	0	--	--	--	-3.32	0.24	1.00	0.20	3.15	0.13	0.00	0.01	
0	1J	-20640	925	63	0	--	--	--	-4.47	0.32	1.00	0.20	4.01	0.10	0.00	0.01	NON Verif.
0	1K	-15355	925	-55	0	--	--	--	-3.32	0.24	1.00	0.20	3.15	0.13	0.00	0.01	
0	1L	-20640	925	-55	0	--	--	--	-4.47	0.32	1.00	0.20	4.01	0.10	0.00	0.01	NON Verif.
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	NON Verif.
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	NON Verif.
0	1A	-12623	1266	55	0	--	--	--	-2.73	0.20	1.00	0.27	2.71	0.20	0.00	0.01	
0	1B	-23372	1266	55	0	--	--	--	-5.06	0.36	1.00	0.27	4.45	0.12	0.00	0.01	NON Verif.
0	1C	-12623	1266	-46	0	--	--	--	-2.73	0.20	1.00	0.27	2.71	0.20	0.00	0.01	
0	1D	-23372	1266	-46	0	--	--	--	-5.06	0.36	1.00	0.27	4.45	0.12	0.00	0.01	NON Verif.
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	NON Verif.
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	NON Verif.
0	1I	-15355	925	63	0	--	--	--	-3.32	0.24	1.00	0.20	3.15	0.13	0.00	0.01	
0	1J	-20640	925	63	0	--	--	--	-4.47	0.32	1.00	0.20	4.01	0.10	0.00	0.01	NON Verif.
0	1K	-15355	925	-55	0	--	--	--	-3.32	0.24	1.00	0.20	3.15	0.13	0.00	0.01	
0	1L	-20640	925	-55	0	--	--	--	-4.47	0.32	1.00	0.20	4.01	0.10	0.00	0.01	NON Verif.
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	NON Verif.
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	NON Verif.
0	1A	-12623	1266	55	0	--	--	--	-2.73	0.20	1.00	0.27	2.71	0.20	0.00	0.01	
0	1B	-23372	1266	55	0	--	--	--	-5.06	0.36	1						

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 56 Descrizione: Maschio murario n. 56 interno lato scala
altezza calcolata: 546.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	1A	-26414	19336	1193	2481	--	--	--	-1.58	0.11	1.00	1.15	1.84	1.25	--	--	NON Verif.
l	1B	-42188	19336	1193	-2243	--	--	--	-2.52	0.18	1.00	1.15	2.55	0.91	--	--	NON Verif.
l	1C	-26414	19336	-643	2481	--	--	--	-1.58	0.11	1.00	1.15	1.84	1.25	--	--	
l	1D	-42188	19336	-643	-2243	--	--	--	-2.52	0.18	1.00	1.15	2.55	0.91	--	--	NON Verif.
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-30263	12007	1066	1199	--	--	--	-1.81	0.13	1.00	0.72	2.01	0.71	--	--	
l	1J	-38339	12007	1066	-960	--	--	--	-2.29	0.16	1.00	0.72	2.38	0.60	--	--	
l	1K	-30263	12007	-515	1199	--	--	--	-1.81	0.13	1.00	0.72	2.01	0.71	--	--	
l	1L	-38339	12007	-515	-960	--	--	--	-2.29	0.16	1.00	0.72	2.38	0.60	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-36107	32317	3191	10676	--	--	--	-1.01	0.07	1.00	0.90	1.42	1.28	--	--	NON Verif.
½	1B	-134344	32317	3191	445	--	--	--	-3.76	0.27	1.00	0.90	3.48	0.52	--	--	NON Verif.
½	1C	-36107	32317	-1727	10676	--	--	--	-1.01	0.07	1.00	0.90	1.42	1.28	--	--	
½	1D	-134344	32317	-1727	445	--	--	--	-3.76	0.27	1.00	0.90	3.48	0.52	--	--	NON Verif.
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-60540	19808	2559	7839	--	--	--	-1.69	0.12	1.00	0.55	1.93	0.57	--	--	
½	1J	-109911	19808	2559	3282	--	--	--	-3.07	0.22	1.00	0.55	2.97	0.37	--	--	
½	1K	-60540	19808	-1096	7839	--	--	--	-1.69	0.12	1.00	0.55	1.93	0.57	--	--	
½	1L	-109911	19808	-1096	3282	--	--	--	-3.07	0.22	1.00	0.55	2.97	0.37	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-27025	17543	1792	458	--	--	--	-1.68	0.12	1.00	1.09	1.92	1.14	0.02	0.16	NON Verif.
0	1B	-67046	17543	1792	7288	--	--	--	-4.16	0.30	1.00	1.09	3.78	0.58	0.20	0.09	NON Verif.
0	1C	-27025	17543	-1030	458	--	--	--	-1.68	0.12	1.00	1.09	1.92	1.14	0.02	0.09	
0	1D	-67046	17543	-1030	7288	--	--	--	-4.16	0.30	1.00	1.09	3.78	0.58	0.20	0.05	NON Verif.
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-37068	9404	1385	2108	--	--	--	-2.30	0.16	1.00	0.58	2.39	0.49	0.08	0.10	
0	1J	-57003	9404	1385	5638	--	--	--	-3.54	0.25	1.00	0.58	3.31	0.35	0.17	0.07	
0	1K	-37068	9404	-623	2108	--	--	--	-2.30	0.16	1.00	0.58	2.39	0.49	0.08	0.04	
0	1L	-57003	9404	-623	5638	--	--	--	-3.54	0.25	1.00	0.58	3.31	0.35	0.17	0.03	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 57 Descrizione: Maschio murario n. 57 interno lato scala
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-41779	23051	871	2759	--	--	--	-1.86	0.13	1.00	1.02	2.05	1.00	--	--	
l	1B	-61803	23051	871	1379	--	--	--	-2.75	0.20	1.00	1.02	2.72	0.75	--	--	
l	1C	-41779	23051	-255	2759	--	--	--	-1.86	0.13	1.00	1.02	2.05	1.00	--	--	
l	1D	-61803	23051	-255	1379	--	--	--	-2.75	0.20	1.00	1.02	2.72	0.75	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-46920	14592	867	2405	--	--	--	-2.08	0.15	1.00	0.65	2.22	0.58	--	--	
l	1J	-56662	14592	867	1732	--	--	--	-2.52	0.18	1.00	0.65	2.55	0.51	--	--	
l	1K	-46920	14592	-251	2405	--	--	--	-2.08	0.15	1.00	0.65	2.22	0.58	--	--	
l	1L	-56662	14592	-251	1732	--	--	--	-2.52	0.18	1.00	0.65	2.55	0.51	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-185947	69191	1644	18376	--	--	--	-2.57	0.18	1.00	0.96	2.59	0.74	--	--	
½	1B	-255434	69191	1644	-14306	--	--	--	-3.54	0.25	1.00	0.96	3.31	0.58	--	--	
½	1C	-185947	69191	-4416	18376	--	--	--	-2.57	0.18	1.00	0.96	2.59	0.74	--	--	
½	1D	-255434	69191	-4416	-14306	--	--	--	-3.54	0.25	1.00	0.96	3.31	0.58	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-203022	40268	1380	10184	--	--	--	-2.81	0.20	1.00	0.56	2.77	0.40	--	--	
½	1J	-238358	40268	1380	-6115	--	--	--	-3.30	0.24	1.00	0.56	3.13	0.36	--	--	
½	1K	-203022	40268	-4152	10184	--	--	--	-2.81	0.20	1.00	0.56	2.77	0.40	--	--	
½	1L	-238358	40268	-4152	-6115	--	--	--	-3.30	0.24	1.00	0.56	3.13	0.36	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-58138	21815	222	-3180	--	--	--	-2.58	0.18	1.00	0.97	2.60	0.75	0.06	0.01	
0	1B	-103522	21815	222	-4043	--	--	--	-4.60	0.33	1.00	0.97	4.11	0.47	0.05	0.01	
0	1C	-58138	21815	-1664	-3180	--	--	--	-2.58	0.18	1.00	0.97	2.60	0.75	0.06	0.08	
0	1D	-103522	21815	-1664	-4043	--	--	--	-4.60	0.33	1.00	0.97	4.11	0.47	0.05	0.05	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-69338	12696	387	-3388	--	--	--	-3.08	0.22	1.00	0.56	2.97	0.38	0.06	0.02	
0	1J	-92322	12696	387	-3836	--	--	--	-4.10	0.29	1.00	0.56	3.74	0.30	0.05	0.01	
0	1K	-69338	12696	-1829	-3388	--	--	--	-3.08	0.22	1.00	0.56	2.97	0.38	0.06	0.07	
0	1L	-92322	12696	-1829	-3836	--	--	--	-4.10	0.29	1.00	0.56	3.74	0.30	0.05	0.06	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 58 Descrizione: Maschio murario n. 58 interno
altezza calcolata: 546.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-55119	24185	4531	-189	--	--	--	-2.38	0.17	1.00	1.04	2.44	0.85	--	--	
l	1B	-64301	24185	4531	292	--	--	--	-2.77	0.20	1.00	1.04	2.74	0.76	--	--	
l	1C	-55119	24185	-3815	-189	--	--	--	-2.38	0.17	1.00	1.04	2.44	0.85	--	--	
l	1D	-64301	24185	-3815	292	--	--	--	-2.77	0.20	1.00	1.04	2.74	0.76	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-54488	16788	4587	52	--	--	--	-2.35	0.17	1.00	0.72	2.42	0.60	--	--	
l	1J	-64931	16788	4587	51	--	--	--	-2.80	0.20	1.00	0.72	2.76	0.52	--	--	
l	1K	-54488	16788	-3871	52	--	--	--	-2.35	0.17	1.00	0.72	2.42	0.60	--	--	
l	1L	-64931	16788	-3871	51	--	--	--	-2.80	0.20	1.00	0.72	2.76	0.52	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-135821	52592	8002	-1177	--	--	--	-2.93	0.21	1.00	1.13	2.86	0.79	--	--	
½	1B	-189915	52592	8002	12635	--	--	--	-4.09	0.29	1.00	1.13	3.73	0.61	--	--	
½	1C	-135821	52592	-10049	-1177	--	--	--	-2.93	0.21	1.00	1.13	2.86	0.79	--	--	
½	1D	-189915	52592	-10049	12635	--	--	--	-4.09	0.29	1.00	1.13	3.73	0.61	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-142570	37456	8485	1314	--	--	--	-3.07	0.22	1.00	0.81	2.96	0.54	--	--	
½	1J	-183166	37456	8485	10144	--	--	--	-3.95	0.28	1.00	0.81	3.62	0.45	--	--	
½	1K	-142570	37456	-10532	1314	--	--	--	-3.07	0.22	1.00	0.81	2.96	0.54	--	--	
½	1L	-183166	37456	-10532	10144	--	--	--	-3.95	0.28	1.00	0.81	3.62	0.45	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-77007	29386	4396	-2903	--	--	--	-3.32	0.24	1.00	1.27	3.15	0.80	0.05	0.15	
0	1B	-108283	29386	4396	13560	--	--	--	-4.67	0.33	1.00	1.27	4.16	0.61	0.18	0.13	
0	1C	-77007	29386	-6030	-2903	--	--	--	-3.32	0.24	1.00	1.27	3.15	0.80	0.05	0.21	
0	1D	-108283	29386	-6030	13560	--	--	--	-4.67	0.33	1.00	1.27	4.16	0.61	0.18	0.18	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-83868	18298	4603	1228	--	--	--	-3.62	0.26	1.00	0.79	3.37	0.47	0.02	0.15	
0	1J	-101422	18298	4603	9429	--	--	--	-4.37	0.31	1.00	0.79	3.94	0.40	0.13	0.14	
0	1K	-83868	18298	-6237	1228	--	--	--	-3.62	0.26	1.00	0.79	3.37	0.47	0.02	0.21	
0	1L	-101422	18298	-6237	9429	--	--	--	-4.37	0.31	1.00	0.79	3.94	0.40	0.13	0.19	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 59 Descrizione: Maschio murario n. 59 interno
altezza calcolata: 546.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-50604	23862	4690	472	--	--	--	-2.21	0.16	1.00	1.04	2.31	0.90	--	--	
l	1B	-116477	23862	4690	6578	--	--	--	-5.08	0.36	1.00	1.04	4.47	0.47	--	--	
l	1C	-50604	23862	-3563	472	--	--	--	-2.21	0.16	1.00	1.04	2.31	0.90	--	--	
l	1D	-116477	23862	-3563	6578	--	--	--	-5.08	0.36	1.00	1.04	4.47	0.47	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-66509	15529	4637	1623	--	--	--	-2.90	0.21	1.00	0.68	2.83	0.48	--	--	
l	1J	-100572	15529	4637	5427	--	--	--	-4.38	0.31	1.00	0.68	3.95	0.34	--	--	
l	1K	-66509	15529	-3510	1623	--	--	--	-2.90	0.21	1.00	0.68	2.83	0.48	--	--	
l	1L	-100572	15529	-3510	5427	--	--	--	-4.38	0.31	1.00	0.68	3.95	0.34	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-163184	53621	7306	3186	--	--	--	-2.87	0.20	1.00	0.94	2.81	0.67	--	--	
½	1B	-282974	53621	7306	4670	--	--	--	-4.97	0.36	1.00	0.94	4.39	0.43	--	--	
½	1C	-163184	53621	-7961	3186	--	--	--	-2.87	0.20	1.00	0.94	2.81	0.67	--	--	
½	1D	-282974	53621	-7961	4670	--	--	--	-4.97	0.36	1.00	0.94	4.39	0.43	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-190930	35437	7449	2206	--	--	--	-3.36	0.24	1.00	0.62	3.18	0.39	--	--	
½	1J	-255229	35437	7449	5650	--	--	--	-4.49	0.32	1.00	0.62	4.02	0.31	--	--	
½	1K	-190930	35437	-8104	2206	--	--	--	-3.36	0.24	1.00	0.62	3.18	0.39	--	--	
½	1L	-255229	35437	-8104	5650	--	--	--	-4.49	0.32	1.00	0.62	4.02	0.31	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-94442	24638	764	-4776	--	--	--	-4.12	0.29	1.00	1.07	3.75	0.57	0.07	0.02	
0	1B	-132106	24638	764	-403	--	--	--	-5.76	0.41	1.00	1.07	4.98	0.43	0.01	0.02	
0	1C	-94442	24638	-8476	-4776	--	--	--	-4.12	0.29	1.00	1.07	3.75	0.57	0.07	0.27	
0	1D	-132106	24638	-8476	-403	--	--	--	-5.76	0.41	1.00	1.07	4.98	0.43	0.01	0.24	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-100877	17555	1311	-3477	--	--	--	-4.40	0.31	1.00	0.77	3.96	0.39	0.05	0.04	
0	1J	-125671	17555	1311	-1702	--	--	--	-5.48	0.39	1.00	0.77	4.77	0.32	0.02	0.04	
0	1K	-100877	17555	-9023	-3477	--	--	--	-4.40	0.31	1.00	0.77	3.96	0.39	0.05	0.28	
0	1L	-125671	17555	-9023	-1702	--	--	--	-5.48	0.39	1.00	0.77	4.77	0.32	0.02	0.26	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **0.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 60 Descrizione: Maschio murario n. 60 interno
altezza calcolata: 546.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	1A	-23838	12314	2933	333	--	--	--	-2.62	0.19	1.00	1.35	2.62	1.03	--	--	NON Verif.
l	1B	-55582	12314	2933	988	--	--	--	-6.11	0.44	1.00	1.35	5.24	0.52	--	--	NON Verif.
l	1C	-23838	12314	-3337	333	--	--	--	-2.62	0.19	1.00	1.35	2.62	1.03	--	--	
l	1D	-55582	12314	-3337	988	--	--	--	-6.11	0.44	1.00	1.35	5.24	0.52	--	--	NON Verif.
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-27233	13427	3253	528	--	--	--	-2.99	0.21	1.00	1.48	2.90	1.02	--	--	
l	1J	-52187	13427	3253	793	--	--	--	-5.74	0.41	1.00	1.48	4.96	0.59	--	--	NON Verif.
l	1K	-27233	13427	-3657	528	--	--	--	-2.99	0.21	1.00	1.48	2.90	1.02	--	--	
l	1L	-52187	13427	-3657	793	--	--	--	-5.74	0.41	1.00	1.48	4.96	0.59	--	--	NON Verif.
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-42752	13790	7512	0	--	--	--	-2.34	0.17	1.00	0.76	2.42	0.63	--	--	
½	1B	-149537	13790	7512	0	--	--	--	-8.20	0.59	1.00	0.76	6.81	0.22	--	--	
½	1C	-42752	13790	-7725	0	--	--	--	-2.34	0.17	1.00	0.76	2.42	0.63	--	--	
½	1D	-149537	13790	-7725	0	--	--	--	-8.20	0.59	1.00	0.76	6.81	0.22	--	--	NON Verif.
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-58222	12118	7921	0	--	--	--	-3.19	0.23	1.00	0.66	3.05	0.44	--	--	
½	1J	-134067	12118	7921	0	--	--	--	-7.35	0.53	1.00	0.66	6.17	0.22	--	--	
½	1K	-58222	12118	-8134	0	--	--	--	-3.19	0.23	1.00	0.66	3.05	0.44	--	--	
½	1L	-134067	12118	-8134	0	--	--	--	-7.35	0.53	1.00	0.66	6.17	0.22	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-17652	20308	7425	0	--	--	--	-1.94	0.14	1.00	2.23	2.11	2.11	0.00	0.98	NON Verif.
0	1B	-75307	20308	7425	0	--	--	--	-8.26	0.59	1.00	2.23	6.85	0.65	0.00	0.63	NON Verif.
0	1C	-17652	20308	-5320	0	--	--	--	-1.94	0.14	1.00	2.23	2.11	2.11	0.00	0.70	
0	1D	-75307	20308	-5320	0	--	--	--	-8.26	0.59	1.00	2.23	6.85	0.65	0.00	0.45	NON Verif.
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-27691	15024	7165	0	--	--	--	-3.04	0.22	1.00	1.65	2.94	1.12	0.00	0.67	
0	1J	-65268	15024	7165	0	--	--	--	-7.16	0.51	1.00	1.65	6.03	0.55	0.00	0.53	NON Verif.
0	1K	-27691	15024	-5060	0	--	--	--	-3.04	0.22	1.00	1.65	2.94	1.12	0.00	0.48	
0	1L	-65268	15024	-5060	0	--	--	--	-7.16	0.51	1.00	1.65	6.03	0.55	0.00	0.38	NON Verif.
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 61 Descrizione: Maschio murario n. 61 interno
altezza calcolata: 546.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-12265	6702	951	-254	--	--	--	-1.48	0.11	1.00	0.81	1.77	0.91	--	--	
l	1B	-41784	6702	951	-550	--	--	--	-5.04	0.36	1.00	0.81	4.44	0.36	--	--	
l	1C	-12265	6702	-701	-254	--	--	--	-1.48	0.11	1.00	0.81	1.77	0.91	--	--	
l	1D	-41784	6702	-701	-550	--	--	--	-5.04	0.36	1.00	0.81	4.44	0.36	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-11667	6494	544	-204	--	--	--	-1.41	0.10	1.00	0.78	1.72	0.91	--	--	
l	1J	-42382	6494	544	-600	--	--	--	-5.11	0.37	1.00	0.78	4.50	0.35	--	--	
l	1K	-11667	6494	-294	-204	--	--	--	-1.41	0.10	1.00	0.78	1.72	0.91	--	--	
l	1L	-42382	6494	-294	-600	--	--	--	-5.11	0.37	1.00	0.78	4.50	0.35	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-55457	10374	2134	-1532	--	--	--	-2.55	0.18	1.00	0.48	2.57	0.37	--	--	
½	1B	-112759	10374	2134	723	--	--	--	-5.18	0.37	1.00	0.48	4.54	0.21	--	--	
½	1C	-55457	10374	-1822	-1532	--	--	--	-2.55	0.18	1.00	0.48	2.57	0.37	--	--	
½	1D	-112759	10374	-1822	723	--	--	--	-5.18	0.37	1.00	0.48	4.54	0.21	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-56608	10268	1221	-1690	--	--	--	-2.60	0.19	1.00	0.47	2.61	0.36	--	--	
½	1J	-111607	10268	1221	880	--	--	--	-5.13	0.37	1.00	0.47	4.51	0.21	--	--	
½	1K	-56608	10268	-909	-1690	--	--	--	-2.60	0.19	1.00	0.47	2.61	0.36	--	--	
½	1L	-111607	10268	-909	880	--	--	--	-5.13	0.37	1.00	0.47	4.51	0.21	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-10947	12108	1520	681	--	--	--	-1.57	0.11	1.00	1.73	1.83	1.89	0.17	0.38	NON Verif.
0	1B	-50107	12108	1520	-4015	--	--	--	-7.17	0.51	1.00	1.73	6.04	0.57	0.48	0.18	
0	1C	-10947	12108	-557	681	--	--	--	-1.57	0.11	1.00	1.73	1.83	1.89	0.17	0.14	NON Verif.
0	1D	-50107	12108	-557	-4015	--	--	--	-7.17	0.51	1.00	1.73	6.04	0.57	0.48	0.07	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-11240	11983	1085	606	--	--	--	-1.61	0.11	1.00	1.71	1.87	1.84	0.15	0.27	NON Verif.
0	1J	-49814	11983	1085	-3940	--	--	--	-7.13	0.51	1.00	1.71	6.01	0.57	0.47	0.13	
0	1K	-11240	11983	-122	606	--	--	--	-1.61	0.11	1.00	1.71	1.87	1.84	0.15	0.03	NON Verif.
0	1L	-49814	11983	-122	-3940	--	--	--	-7.13	0.51	1.00	1.71	6.01	0.57	0.47	0.01	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: QM rilievo dal 28-6 Intestazione lavoro: Stato di fatto																	
Elem.: MASCHIO (piastra)		Gruppo: 5		Tabella: Tabella muri interni													
Descrizione:		Muri Pt-1P															
Tipo di verifica:		Stato limite				fk: 28.00 kg/cmq				fvk0: 0.66 kg/cmq							
Coeff. contributo σ_n :		0.75				β , coeff. parz. sez.: 1.00											
d1: 0.00 cm		d2 / t: 0.1660				Effetti di d1 e d2:				concorde				Calcolo di ev: NON abilitato			
ea / h: 1 / 200.00		fatt. laterale di vincolo ρ :				1.00											
Maschio num. 62 Descrizione: Maschio murario n. 62 interno																	
altezza calcolata:		546.00 cm															
P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-35364	22339	4086	10997	--	--	--	-2.45	0.17	1.00	1.55	2.50	1.24	--	--	NON Verif.
l	1B	-146494	22339	4086	-18094	--	--	--	-10.14	0.72	1.00	1.55	8.27	0.37	--	--	NON Verif.
l	1C	-35364	22339	-6701	10997	--	--	--	-2.45	0.17	1.00	1.55	2.50	1.24	--	--	
l	1D	-146494	22339	-6701	-18094	--	--	--	-10.14	0.72	1.00	1.55	8.27	0.37	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	NON Verif.
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-38403	23666	2711	11964	--	--	--	-2.66	0.19	1.00	1.64	2.65	1.23	--	--	
l	1J	-143455	23666	2711	-19061	--	--	--	-9.93	0.71	1.00	1.64	8.11	0.40	--	--	NON Verif.
l	1K	-38403	23666	-5327	11964	--	--	--	-2.66	0.19	1.00	1.64	2.65	1.23	--	--	
l	1L	-143455	23666	-5327	-19061	--	--	--	-9.93	0.71	1.00	1.64	8.11	0.40	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-84437	25969	1972	-7259	--	--	--	-2.92	0.21	1.00	0.90	2.85	0.63	--	--	
½	1B	-262085	25969	1972	5572	--	--	--	-9.07	0.65	1.00	0.90	7.47	0.24	--	--	
½	1C	-84437	25969	-3739	-7259	--	--	--	-2.92	0.21	1.00	0.90	2.85	0.63	--	--	
½	1D	-262085	25969	-3739	5572	--	--	--	-9.07	0.65	1.00	0.90	7.47	0.24	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-104114	27333	1925	-6904	--	--	--	-3.60	0.26	1.00	0.95	3.36	0.56	--	--	
½	1J	-242407	27333	1925	5217	--	--	--	-8.39	0.60	1.00	0.95	6.95	0.27	--	--	
½	1K	-104114	27333	-3692	-6904	--	--	--	-3.60	0.26	1.00	0.95	3.36	0.56	--	--	
½	1L	-242407	27333	-3692	5217	--	--	--	-8.39	0.60	1.00	0.95	6.95	0.27	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-10551	36525	1848	-17339	--	--	--	-0.73	0.05	0.50	2.53	1.76	5.76	2.04	0.44	NON Verif.
eb eccess.	0	1B	-198415	36525	1848	--	--	--	-13.74	0.98	1.00	2.53	10.96	0.46	1.02	0.14	NON Verif.
0	1C	-10551	36525	-1691	-17339	--	--	--	-0.73	0.05	0.50	2.53	1.76	5.76	2.04	0.41	NON Verif.
eb eccess.	0	1D	-198415	36525	-1691	--	--	--	-13.74	0.98	1.00	2.53	10.96	0.46	1.02	0.13	NON Verif.
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	NON Verif.
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-20882	35348	1340	-9940	--	--	--	-1.45	0.10	0.67	2.45	2.28	3.21	0.63	0.17	
0	1J	-188084	35348	1340	19507	--	--	--	-13.02	0.93	1.00	2.45	10.43	0.47	1.28	0.18	NON Verif.
0	1K	-20882	35348	-1183	-9940	--	--	--	-1.45	0.10	0.67	2.45	2.28	3.21	0.63	0.15	NON Verif.
0	1L	-188084	35348	-1183	19507	--	--	--	-13.02	0.93	1.00	2.45	10.43	0.47	1.28	0.16	NON Verif.
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 63 Descrizione: Maschio murario n. 63 intrno
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-34948	3196	1072	0	--	--	--	-4.95	0.35	1.00	0.45	4.37	0.21	--	--	
l	1B	-79980	3196	1072	0	--	--	--	-11.33	0.81	1.00	0.45	9.16	0.10	--	--	
l	1C	-34948	3196	-2172	0	--	--	--	-4.95	0.35	1.00	0.45	4.37	0.21	--	--	
l	1D	-79980	3196	-2172	0	--	--	--	-11.33	0.81	1.00	0.45	9.16	0.10	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-30355	3621	244	0	--	--	--	-4.30	0.31	1.00	0.51	3.89	0.26	--	--	
l	1J	-84573	3621	244	0	--	--	--	-11.99	0.86	1.00	0.51	9.65	0.11	--	--	
l	1K	-30355	3621	-1344	0	--	--	--	-4.30	0.31	1.00	0.51	3.89	0.26	--	--	
l	1L	-84573	3621	-1344	0	--	--	--	-11.99	0.86	1.00	0.51	9.65	0.11	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-91523	6716	1000	0	--	--	--	-6.49	0.46	1.00	0.48	5.52	0.17	--	--	
½	1B	-148748	6716	1000	0	--	--	--	-10.54	0.75	1.00	0.48	8.57	0.11	--	--	
½	1C	-91523	6716	-2306	0	--	--	--	-6.49	0.46	1.00	0.48	5.52	0.17	--	--	
½	1D	-148748	6716	-2306	0	--	--	--	-10.54	0.75	1.00	0.48	8.57	0.11	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-88757	7615	175	0	--	--	--	-6.29	0.45	1.00	0.54	5.38	0.20	--	--	
½	1J	-151513	7615	175	0	--	--	--	-10.74	0.77	1.00	0.54	8.71	0.12	--	--	
½	1K	-88757	7615	-1481	0	--	--	--	-6.29	0.45	1.00	0.54	5.38	0.20	--	--	
½	1L	-151513	7615	-1481	0	--	--	--	-10.74	0.77	1.00	0.54	8.71	0.12	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-34377	3450	1577	0	--	--	--	-4.87	0.35	1.00	0.49	4.31	0.23	0.00	0.18	
0	1B	-90952	3450	1577	0	--	--	--	-12.89	0.92	1.00	0.49	10.33	0.09	0.00	0.50	
0	1C	-34377	3450	-1783	0	--	--	--	-4.87	0.35	1.00	0.49	4.31	0.23	0.00	0.21	
0	1D	-90952	3450	-1783	0	--	--	--	-12.89	0.92	1.00	0.49	10.33	0.09	0.00	0.56	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-28944	3909	732	0	--	--	--	-4.10	0.29	1.00	0.55	3.74	0.30	0.00	0.09	
0	1J	-96385	3909	732	0	--	--	--	-13.66	0.98	1.00	0.55	10.90	0.10	0.00	0.12	
0	1K	-28944	3909	-938	0	--	--	--	-4.10	0.29	1.00	0.55	3.74	0.30	0.00	0.12	
0	1L	-96385	3909	-938	0	--	--	--	-13.66	0.98	1.00	0.55	10.90	0.10	0.00	0.16	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 64 Descrizione: Maschio murario n. 64 interno
altezza calcolata: 546.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	1A	-33017	9180	2134	-481	--	--	--	-3.26	0.23	1.00	0.91	3.10	0.58	--	--	
l	1B	-80534	9180	2134	6982	--	--	--	-7.94	0.57	1.00	0.91	6.62	0.27	--	--	
l	1C	-33017	9180	-4638	-481	--	--	--	-3.26	0.23	1.00	0.91	3.10	0.58	--	--	
l	1D	-80534	9180	-4638	6982	--	--	--	-7.94	0.57	1.00	0.91	6.62	0.27	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-27780	10290	822	-1107	--	--	--	-2.74	0.20	1.00	1.01	2.71	0.75	--	--	
l	1J	-85771	10290	822	7608	--	--	--	-8.46	0.60	1.00	1.01	7.00	0.29	--	--	
l	1K	-27780	10290	-3326	-1107	--	--	--	-2.74	0.20	1.00	1.01	2.71	0.75	--	--	
l	1L	-85771	10290	-3326	7608	--	--	--	-8.46	0.60	1.00	1.01	7.00	0.29	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-103819	19239	10164	6957	--	--	--	-4.23	0.30	1.00	0.78	3.83	0.41	--	--	
½	1B	-195896	19239	10164	-2116	--	--	--	-7.98	0.57	1.00	0.78	6.64	0.24	--	--	
½	1C	-103819	19239	-6195	6957	--	--	--	-4.23	0.30	1.00	0.78	3.83	0.41	--	--	
½	1D	-195896	19239	-6195	-2116	--	--	--	-7.98	0.57	1.00	0.78	6.64	0.24	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-92544	21905	6189	8868	--	--	--	-3.77	0.27	1.00	0.89	3.49	0.51	--	--	
½	1J	-207171	21905	6189	-4028	--	--	--	-8.43	0.60	1.00	0.89	6.99	0.26	--	--	
½	1K	-92544	21905	-2220	8868	--	--	--	-3.77	0.27	1.00	0.89	3.49	0.51	--	--	
½	1L	-207171	21905	-2220	-4028	--	--	--	-8.43	0.60	1.00	0.89	6.99	0.26	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-21825	15261	2452	2732	--	--	--	-2.15	0.15	1.00	1.50	2.27	1.32	0.25	0.33	NON Verif.
0	1B	-95101	15261	2452	-1040	--	--	--	-9.38	0.67	1.00	1.50	7.69	0.39	0.09	0.29	
0	1C	-21825	15261	-2733	2732	--	--	--	-2.15	0.15	1.00	1.50	2.27	1.32	0.25	0.36	NON Verif.
0	1D	-95101	15261	-2733	-1040	--	--	--	-9.38	0.67	1.00	1.50	7.69	0.39	0.09	0.32	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-22905	15150	1367	5465	--	--	--	-2.26	0.16	0.91	1.49	2.53	1.30	0.49	0.18	NON Verif.
0	1J	-94022	15150	1367	-3773	--	--	--	-9.27	0.66	1.00	1.49	7.61	0.39	0.30	0.16	
0	1K	-22905	15150	-1647	5465	--	--	--	-2.26	0.16	0.91	1.49	2.53	1.30	0.49	0.21	NON Verif.
0	1L	-94022	15150	-1647	-3773	--	--	--	-9.27	0.66	1.00	1.49	7.61	0.39	0.30	0.19	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm q f_{vk0} : **0.66** kg/cm q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
 $d1$: **0.00** cm $d2 / t$: **0.1660** Effetti di $d1$ e $d2$: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
 ea / h : **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 66 Descrizione: Maschio murario n. 66 interno
altezza calcolata: 546.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-15529	4782	505	-18	--	--	--	-2.43	0.17	1.00	0.75	2.48	0.60	--	--	
l	1B	-16819	4782	505	39	--	--	--	-2.63	0.19	1.00	0.75	2.63	0.57	--	--	
l	1C	-15529	4782	-260	-18	--	--	--	-2.43	0.17	1.00	0.75	2.48	0.60	--	--	
l	1D	-16819	4782	-260	39	--	--	--	-2.63	0.19	1.00	0.75	2.63	0.57	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-15358	5480	587	-24	--	--	--	-2.40	0.17	1.00	0.86	2.46	0.70	--	--	
l	1J	-16990	5480	587	46	--	--	--	-2.66	0.19	1.00	0.86	2.65	0.65	--	--	
l	1K	-15358	5480	-342	-24	--	--	--	-2.40	0.17	1.00	0.86	2.46	0.70	--	--	
l	1L	-16990	5480	-342	46	--	--	--	-2.66	0.19	1.00	0.86	2.65	0.65	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-33647	8411	1027	492	--	--	--	-2.63	0.19	1.00	0.66	2.63	0.50	--	--	
½	1B	-48832	8411	1027	-412	--	--	--	-3.82	0.27	1.00	0.66	3.53	0.37	--	--	
½	1C	-33647	8411	-507	492	--	--	--	-2.63	0.19	1.00	0.66	2.63	0.50	--	--	
½	1D	-48832	8411	-507	-412	--	--	--	-3.82	0.27	1.00	0.66	3.53	0.37	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-32873	9376	907	539	--	--	--	-2.57	0.18	1.00	0.73	2.59	0.57	--	--	
½	1J	-49606	9376	907	-459	--	--	--	-3.88	0.28	1.00	0.73	3.57	0.41	--	--	
½	1K	-32873	9376	-387	539	--	--	--	-2.57	0.18	1.00	0.73	2.59	0.57	--	--	
½	1L	-49606	9376	-387	-459	--	--	--	-3.88	0.28	1.00	0.73	3.57	0.41	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-25850	8312	715	-214	--	--	--	-4.05	0.29	1.00	1.30	3.69	0.70	0.04	0.09	
0	1B	-37104	8312	715	-1037	--	--	--	-5.81	0.41	1.00	1.30	5.01	0.52	0.15	0.08	
0	1C	-25850	8312	-261	-214	--	--	--	-4.05	0.29	1.00	1.30	3.69	0.70	0.04	0.03	
0	1D	-37104	8312	-261	-1037	--	--	--	-5.81	0.41	1.00	1.30	5.01	0.52	0.15	0.03	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-24949	8703	545	-161	--	--	--	-3.90	0.28	1.00	1.36	3.59	0.76	0.03	0.07	
0	1J	-38005	8703	545	-1090	--	--	--	-5.95	0.42	1.00	1.36	5.12	0.53	0.16	0.06	
0	1K	-24949	8703	-91	-161	--	--	--	-3.90	0.28	1.00	1.36	3.59	0.76	0.03	0.01	
0	1L	-38005	8703	-91	-1090	--	--	--	-5.95	0.42	1.00	1.36	5.12	0.53	0.16	0.01	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 67 Descrizione: Maschio murario n. 67 interno scala
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-89760	26929	2417	-4570	--	--	--	-2.89	0.21	1.00	0.87	2.83	0.61	--	--	
l	1B	-110371	26929	2417	-7790	--	--	--	-3.56	0.25	1.00	0.87	3.33	0.52	--	--	
l	1C	-89760	26929	-2006	-4570	--	--	--	-2.89	0.21	1.00	0.87	2.83	0.61	--	--	
l	1D	-110371	26929	-2006	-7790	--	--	--	-3.56	0.25	1.00	0.87	3.33	0.52	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-88778	29371	1592	-5830	--	--	--	-2.86	0.20	1.00	0.95	2.81	0.67	--	--	
l	1J	-111354	29371	1592	-6530	--	--	--	-3.59	0.26	1.00	0.95	3.35	0.56	--	--	
l	1K	-88778	29371	-1182	-5830	--	--	--	-2.86	0.20	1.00	0.95	2.81	0.67	--	--	
l	1L	-111354	29371	-1182	-6530	--	--	--	-3.59	0.26	1.00	0.95	3.35	0.56	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-383243	99904	6540	23889	--	--	--	-3.76	0.27	1.00	0.98	3.48	0.56	--	--	
½	1B	-477156	99904	6540	42657	--	--	--	-4.68	0.33	1.00	0.98	4.17	0.47	--	--	
½	1C	-383243	99904	-7062	23889	--	--	--	-3.76	0.27	1.00	0.98	3.48	0.56	--	--	
½	1D	-477156	99904	-7062	42657	--	--	--	-4.68	0.33	1.00	0.98	4.17	0.47	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-378456	108767	3876	18655	--	--	--	-3.71	0.27	1.00	1.07	3.44	0.62	--	--	
½	1J	-481943	108767	3876	47891	--	--	--	-4.73	0.34	1.00	1.07	4.21	0.51	--	--	
½	1K	-378456	108767	-4399	18655	--	--	--	-3.71	0.27	1.00	1.07	3.44	0.62	--	--	
½	1L	-481943	108767	-4399	47891	--	--	--	-4.73	0.34	1.00	1.07	4.21	0.51	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-134346	27043	3083	7845	--	--	--	-4.29	0.31	1.00	0.86	3.88	0.45	0.05	0.08	
0	1B	-156063	27043	3083	10643	--	--	--	-4.98	0.36	1.00	0.86	4.40	0.39	0.07	0.08	
0	1C	-134346	27043	-3433	7845	--	--	--	-4.29	0.31	1.00	0.86	3.88	0.45	0.05	0.09	
0	1D	-156063	27043	-3433	10643	--	--	--	-4.98	0.36	1.00	0.86	4.40	0.39	0.07	0.08	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-134029	28019	1477	7360	--	--	--	-4.28	0.31	1.00	0.89	3.87	0.46	0.05	0.04	
0	1J	-156380	28019	1477	11128	--	--	--	-4.99	0.36	1.00	0.89	4.40	0.41	0.07	0.04	
0	1K	-134029	28019	-1827	7360	--	--	--	-4.28	0.31	1.00	0.89	3.87	0.46	0.05	0.05	
0	1L	-156380	28019	-1827	11128	--	--	--	-4.99	0.36	1.00	0.89	4.40	0.41	0.07	0.04	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 68 Descrizione: Maschio murario n. 68 interno scala
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-51243	9039	6807	-759	--	--	--	-3.10	0.22	1.00	0.55	2.98	0.37	--	--	
l	1B	-61941	9039	6807	962	--	--	--	-3.75	0.27	1.00	0.55	3.47	0.32	--	--	
l	1C	-51243	9039	-7384	-759	--	--	--	-3.10	0.22	1.00	0.55	2.98	0.37	--	--	
l	1D	-61941	9039	-7384	962	--	--	--	-3.75	0.27	1.00	0.55	3.47	0.32	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-51834	8884	3439	-778	--	--	--	-3.13	0.22	1.00	0.54	3.01	0.36	--	--	
l	1J	-61350	8884	3439	981	--	--	--	-3.71	0.26	1.00	0.54	3.44	0.31	--	--	
l	1K	-51834	8884	-4016	-778	--	--	--	-3.13	0.22	1.00	0.54	3.01	0.36	--	--	
l	1L	-61350	8884	-4016	981	--	--	--	-3.71	0.26	1.00	0.54	3.44	0.31	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-196212	47848	16113	-2919	--	--	--	-3.48	0.25	1.00	0.85	3.27	0.52	--	--	
½	1B	-272071	47848	16113	-128	--	--	--	-4.82	0.34	1.00	0.85	4.28	0.40	--	--	
½	1C	-196212	47848	-15073	-2919	--	--	--	-3.48	0.25	1.00	0.85	3.27	0.52	--	--	
½	1D	-272071	47848	-15073	-128	--	--	--	-4.82	0.34	1.00	0.85	4.28	0.40	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-206550	48077	8169	616	--	--	--	-3.66	0.26	1.00	0.85	3.41	0.50	--	--	
½	1J	-261733	48077	8169	-3664	--	--	--	-4.64	0.33	1.00	0.85	4.14	0.41	--	--	
½	1K	-206550	48077	-7130	616	--	--	--	-3.66	0.26	1.00	0.85	3.41	0.50	--	--	
½	1L	-261733	48077	-7130	-3664	--	--	--	-4.64	0.33	1.00	0.85	4.14	0.41	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-56914	13209	2442	-2456	--	--	--	-3.53	0.25	1.00	0.82	3.31	0.50	0.07	0.14	
0	1B	-78564	13209	2442	2449	--	--	--	-4.88	0.35	1.00	0.82	4.32	0.38	0.06	0.12	
0	1C	-56914	13209	-2412	-2456	--	--	--	-3.53	0.25	1.00	0.82	3.31	0.50	0.07	0.13	
0	1D	-78564	13209	-2412	2449	--	--	--	-4.88	0.35	1.00	0.82	4.32	0.38	0.06	0.12	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-57039	13754	1318	-3389	--	--	--	-3.54	0.25	1.00	0.85	3.32	0.52	0.09	0.07	
0	1J	-78439	13754	1318	3382	--	--	--	-4.87	0.35	1.00	0.85	4.31	0.40	0.08	0.06	
0	1K	-57039	13754	-1288	-3389	--	--	--	-3.54	0.25	1.00	0.85	3.32	0.52	0.09	0.07	
0	1L	-78439	13754	-1288	3382	--	--	--	-4.87	0.35	1.00	0.85	4.31	0.40	0.08	0.06	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 69 Descrizione: Maschio murario n. 69 interno
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-45688	16082	1710	-85	--	--	--	-2.27	0.16	1.00	0.80	2.36	0.68	--	--	
l	1B	-71199	16082	1710	-1105	--	--	--	-3.54	0.25	1.00	0.80	3.32	0.48	--	--	
l	1C	-45688	16082	-2812	-85	--	--	--	-2.27	0.16	1.00	0.80	2.36	0.68	--	--	
l	1D	-71199	16082	-2812	-1105	--	--	--	-3.54	0.25	1.00	0.80	3.32	0.48	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-44802	16447	1650	-171	--	--	--	-2.23	0.16	1.00	0.82	2.33	0.70	--	--	
l	1J	-72086	16447	1650	-1019	--	--	--	-3.59	0.26	1.00	0.82	3.35	0.49	--	--	
l	1K	-44802	16447	-2752	-171	--	--	--	-2.23	0.16	1.00	0.82	2.33	0.70	--	--	
l	1L	-72086	16447	-2752	-1019	--	--	--	-3.59	0.26	1.00	0.82	3.35	0.49	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-147768	47868	3480	-2643	--	--	--	-2.70	0.19	1.00	0.88	2.69	0.65	--	--	
½	1B	-218165	47868	3480	-2310	--	--	--	-3.99	0.29	1.00	0.88	3.65	0.48	--	--	
½	1C	-147768	47868	-4298	-2643	--	--	--	-2.70	0.19	1.00	0.88	2.69	0.65	--	--	
½	1D	-218165	47868	-4298	-2310	--	--	--	-3.99	0.29	1.00	0.88	3.65	0.48	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-144924	48754	3001	-2933	--	--	--	-2.65	0.19	1.00	0.89	2.65	0.67	--	--	
½	1J	-221009	48754	3001	-2019	--	--	--	-4.04	0.29	1.00	0.89	3.69	0.48	--	--	
½	1K	-144924	48754	-3820	-2933	--	--	--	-2.65	0.19	1.00	0.89	2.65	0.67	--	--	
½	1L	-221009	48754	-3820	-2019	--	--	--	-4.04	0.29	1.00	0.89	3.69	0.48	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-55189	17269	-74	-1495	--	--	--	-3.03	0.22	1.00	0.95	2.93	0.65	0.04	0.00	
0	1B	-85879	17269	-74	-1548	--	--	--	-4.71	0.34	1.00	0.95	4.19	0.45	0.03	0.00	
0	1C	-55189	17269	-1070	-1495	--	--	--	-3.03	0.22	1.00	0.95	2.93	0.65	0.04	0.06	
0	1D	-85879	17269	-1070	-1548	--	--	--	-4.71	0.34	1.00	0.95	4.19	0.45	0.03	0.05	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-54232	17467	-221	-1644	--	--	--	-2.98	0.21	1.00	0.96	2.89	0.66	0.04	0.01	
0	1J	-86835	17467	-221	-1399	--	--	--	-4.77	0.34	1.00	0.96	4.23	0.45	0.03	0.01	
0	1K	-54232	17467	-924	-1644	--	--	--	-2.98	0.21	1.00	0.96	2.89	0.66	0.04	0.05	
0	1L	-86835	17467	-924	-1399	--	--	--	-4.77	0.34	1.00	0.96	4.23	0.45	0.03	0.04	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 70 Descrizione: Maschio murario n. 70 interno
altezza calcolata: 546.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-20883	3775	-410	189	--	--	--	-2.38	0.17	1.00	0.43	2.44	0.35	--	--	
l	1B	-23729	3775	-410	206	--	--	--	-2.70	0.19	1.00	0.43	2.69	0.32	--	--	
l	1C	-20883	3775	-1222	189	--	--	--	-2.38	0.17	1.00	0.43	2.44	0.35	--	--	
l	1D	-23729	3775	-1222	206	--	--	--	-2.70	0.19	1.00	0.43	2.69	0.32	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-20664	3810	-430	191	--	--	--	-2.35	0.17	1.00	0.43	2.42	0.36	--	--	
l	1J	-23948	3810	-430	204	--	--	--	-2.73	0.19	1.00	0.43	2.70	0.32	--	--	
l	1K	-20664	3810	-1202	191	--	--	--	-2.35	0.17	1.00	0.43	2.42	0.36	--	--	
l	1L	-23948	3810	-1202	204	--	--	--	-2.73	0.19	1.00	0.43	2.70	0.32	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-152298	75300	1958	324	--	--	--	-2.47	0.18	1.00	1.22	2.51	0.97	--	--	
½	1B	-289231	75300	1958	-2367	--	--	--	-4.69	0.33	1.00	1.22	4.18	0.58	--	--	
½	1C	-152298	75300	-2220	324	--	--	--	-2.47	0.18	1.00	1.22	2.51	0.97	--	--	
½	1D	-289231	75300	-2220	-2367	--	--	--	-4.69	0.33	1.00	1.22	4.18	0.58	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-152918	76323	1758	270	--	--	--	-2.48	0.18	1.00	1.24	2.52	0.98	--	--	
½	1J	-288611	76323	1758	-2313	--	--	--	-4.68	0.33	1.00	1.24	4.17	0.59	--	--	
½	1K	-152918	76323	-2020	270	--	--	--	-2.48	0.18	1.00	1.24	2.52	0.98	--	--	
½	1L	-288611	76323	-2020	-2313	--	--	--	-4.68	0.33	1.00	1.24	4.17	0.59	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-43821	25141	760	1544	--	--	--	-2.68	0.19	1.00	1.54	2.67	1.15	0.05	0.05	NON Verif.
0	1B	-84125	25141	760	2931	--	--	--	-5.15	0.37	1.00	1.54	4.53	0.68	0.07	0.04	
0	1C	-43821	25141	-204	1544	--	--	--	-2.68	0.19	1.00	1.54	2.67	1.15	0.05	0.01	NON Verif.
0	1D	-84125	25141	-204	2931	--	--	--	-5.15	0.37	1.00	1.54	4.53	0.68	0.07	0.01	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-43512	25394	608	1764	--	--	--	-2.67	0.19	1.00	1.56	2.66	1.17	0.06	0.04	NON Verif.
0	1J	-84434	25394	608	2711	--	--	--	-5.17	0.37	1.00	1.56	4.54	0.69	0.06	0.03	
0	1K	-43512	25394	-52	1764	--	--	--	-2.67	0.19	1.00	1.56	2.66	1.17	0.06	0.00	NON Verif.
0	1L	-84434	25394	-52	2711	--	--	--	-5.17	0.37	1.00	1.56	4.54	0.69	0.06	0.00	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 71 Descrizione: Maschio murario n. 71 interno
altezza calcolata: 546.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-13103	15536	532	-388	--	--	--	-1.47	0.11	1.00	1.75	1.76	1.98	--	--	NON Verif.
l	1B	-29064	15536	532	-118	--	--	--	-3.27	0.23	1.00	1.75	3.11	1.12	--	--	NON Verif.
l	1C	-13103	15536	-471	-388	--	--	--	-1.47	0.11	1.00	1.75	1.76	1.98	--	--	NON Verif.
l	1D	-29064	15536	-471	-118	--	--	--	-3.27	0.23	1.00	1.75	3.11	1.12	--	--	NON Verif.
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-12665	15660	606	-386	--	--	--	-1.42	0.10	1.00	1.76	1.73	2.04	--	--	NON Verif.
l	1J	-29502	15660	606	-120	--	--	--	-3.32	0.24	1.00	1.76	3.15	1.12	--	--	NON Verif.
l	1K	-12665	15660	-545	-386	--	--	--	-1.42	0.10	1.00	1.76	1.73	2.04	--	--	NON Verif.
l	1L	-29502	15660	-545	-120	--	--	--	-3.32	0.24	1.00	1.76	3.15	1.12	--	--	NON Verif.
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-43818	20789	4521	-1641	--	--	--	-1.79	0.13	1.00	0.85	2.00	0.85	--	--	
½	1B	-96624	20789	4521	2255	--	--	--	-3.95	0.28	1.00	0.85	3.62	0.47	--	--	
½	1C	-43818	20789	-3367	-1641	--	--	--	-1.79	0.13	1.00	0.85	2.00	0.85	--	--	
½	1D	-96624	20789	-3367	2255	--	--	--	-3.95	0.28	1.00	0.85	3.62	0.47	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-43596	20609	3881	-1645	--	--	--	-1.78	0.13	1.00	0.84	2.00	0.84	--	--	
½	1J	-96846	20609	3881	2259	--	--	--	-3.96	0.28	1.00	0.84	3.63	0.46	--	--	
½	1K	-43596	20609	-2727	-1645	--	--	--	-1.78	0.13	1.00	0.84	2.00	0.84	--	--	
½	1L	-96846	20609	-2727	2259	--	--	--	-3.96	0.28	1.00	0.84	3.63	0.46	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-11212	16149	1535	0	--	--	--	-1.26	0.09	1.00	1.81	1.60	2.26	0.00	0.34	NON Verif.
0	1B	-62715	16149	1535	0	--	--	--	-7.05	0.50	1.00	1.81	5.95	0.61	0.00	0.13	
0	1C	-11212	16149	-1045	0	--	--	--	-1.26	0.09	1.00	1.81	1.60	2.26	0.00	0.23	NON Verif.
0	1D	-62715	16149	-1045	0	--	--	--	-7.05	0.50	1.00	1.81	5.95	0.61	0.00	0.09	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-11586	15974	1125	0	--	--	--	-1.30	0.09	1.00	1.80	1.64	2.19	0.00	0.24	NON Verif.
0	1J	-62341	15974	1125	0	--	--	--	-7.01	0.50	1.00	1.80	5.91	0.61	0.00	0.10	
0	1K	-11586	15974	-635	0	--	--	--	-1.30	0.09	1.00	1.80	1.64	2.19	0.00	0.14	NON Verif.
0	1L	-62341	15974	-635	0	--	--	--	-7.01	0.50	1.00	1.80	5.91	0.61	0.00	0.06	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 72 Descrizione: Maschio murario n. 72 interno
altezza calcolata: 546.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-89706	17888	2733	2979	--	--	--	-2.67	0.19	1.00	0.53	2.66	0.40	--	--	
l	1B	-105288	17888	2733	7234	--	--	--	-3.13	0.22	1.00	0.53	3.01	0.35	--	--	
l	1C	-89706	17888	-100	2979	--	--	--	-2.67	0.19	1.00	0.53	2.66	0.40	--	--	
l	1D	-105288	17888	-100	7234	--	--	--	-3.13	0.22	1.00	0.53	3.01	0.35	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-90755	16588	2390	3015	--	--	--	-2.70	0.19	1.00	0.49	2.69	0.37	--	--	
l	1J	-104239	16588	2390	7197	--	--	--	-3.10	0.22	1.00	0.49	2.99	0.33	--	--	
l	1K	-90755	16588	243	3015	--	--	--	-2.70	0.19	1.00	0.49	2.69	0.37	--	--	
l	1L	-104239	16588	243	7197	--	--	--	-3.10	0.22	1.00	0.49	2.99	0.33	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-249074	53322	5448	16577	--	--	--	-2.85	0.20	1.00	0.61	2.80	0.44	--	--	
½	1B	-303852	53322	5448	28030	--	--	--	-3.48	0.25	1.00	0.61	3.27	0.37	--	--	
½	1C	-249074	53322	-3167	16577	--	--	--	-2.85	0.20	1.00	0.61	2.80	0.44	--	--	
½	1D	-303852	53322	-3167	28030	--	--	--	-3.48	0.25	1.00	0.61	3.27	0.37	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-252450	50347	4408	16111	--	--	--	-2.89	0.21	1.00	0.58	2.83	0.41	--	--	
½	1J	-300476	50347	4408	28496	--	--	--	-3.44	0.25	1.00	0.58	3.24	0.36	--	--	
½	1K	-252450	50347	-2127	16111	--	--	--	-2.89	0.21	1.00	0.58	2.83	0.41	--	--	
½	1L	-300476	50347	-2127	28496	--	--	--	-3.44	0.25	1.00	0.58	3.24	0.36	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-107162	25141	1238	6634	--	--	--	-3.05	0.22	1.00	0.72	2.95	0.49	0.03	0.05	
0	1B	-137170	25141	1238	737	--	--	--	-3.90	0.28	1.00	0.72	3.59	0.40	0.00	0.04	
0	1C	-107162	25141	-1184	6634	--	--	--	-3.05	0.22	1.00	0.72	2.95	0.49	0.03	0.04	
0	1D	-137170	25141	-1184	737	--	--	--	-3.90	0.28	1.00	0.72	3.59	0.40	0.00	0.04	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-109930	24467	900	4744	--	--	--	-3.13	0.22	1.00	0.70	3.01	0.46	0.02	0.03	
0	1J	-134403	24467	900	2627	--	--	--	-3.83	0.27	1.00	0.70	3.53	0.39	0.01	0.03	
0	1K	-109930	24467	-846	4744	--	--	--	-3.13	0.22	1.00	0.70	3.01	0.46	0.02	0.03	
0	1L	-134403	24467	-846	2627	--	--	--	-3.83	0.27	1.00	0.70	3.53	0.39	0.01	0.03	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 73 Descrizione: Maschio murario n. 73 interno
altezza calcolata: 546.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	1A	-13521	8470	301	-636	--	--	--	-1.46	0.10	1.00	0.92	1.76	1.04	--	--	NON Verif.
l	1B	-23925	8470	301	249	--	--	--	-2.59	0.18	1.00	0.92	2.60	0.70	--	--	NON Verif.
l	1C	-13521	8470	-536	-636	--	--	--	-1.46	0.10	1.00	0.92	1.76	1.04	--	--	
l	1D	-23925	8470	-536	249	--	--	--	-2.59	0.18	1.00	0.92	2.60	0.70	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-14805	8250	376	-575	--	--	--	-1.60	0.11	1.00	0.89	1.86	0.96	--	--	
l	1J	-22641	8250	376	188	--	--	--	-2.45	0.17	1.00	0.89	2.50	0.71	--	--	
l	1K	-14805	8250	-611	-575	--	--	--	-1.60	0.11	1.00	0.89	1.86	0.96	--	--	
l	1L	-22641	8250	-611	188	--	--	--	-2.45	0.17	1.00	0.89	2.50	0.71	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-27635	12311	4265	0	--	--	--	-1.76	0.13	1.00	0.78	1.98	0.79	--	--	
½	1B	-44582	12311	4265	0	--	--	--	-2.83	0.20	1.00	0.78	2.79	0.56	--	--	
½	1C	-27635	12311	-3442	0	--	--	--	-1.76	0.13	1.00	0.78	1.98	0.79	--	--	
½	1D	-44582	12311	-3442	0	--	--	--	-2.83	0.20	1.00	0.78	2.79	0.56	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-31606	11568	2397	0	--	--	--	-2.01	0.14	1.00	0.74	2.17	0.68	--	--	
½	1J	-40610	11568	2397	0	--	--	--	-2.58	0.18	1.00	0.74	2.60	0.57	--	--	
½	1K	-31606	11568	-1573	0	--	--	--	-2.01	0.14	1.00	0.74	2.17	0.68	--	--	
½	1L	-40610	11568	-1573	0	--	--	--	-2.58	0.18	1.00	0.74	2.60	0.57	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-14776	6471	1433	0	--	--	--	-1.88	0.13	1.00	0.82	2.07	0.80	0.00	0.33	
0	1B	-25187	6471	1433	0	--	--	--	-3.20	0.23	1.00	0.82	3.06	0.54	0.00	0.23	
0	1C	-14776	6471	-982	0	--	--	--	-1.88	0.13	1.00	0.82	2.07	0.80	0.00	0.23	
0	1D	-25187	6471	-982	0	--	--	--	-3.20	0.23	1.00	0.82	3.06	0.54	0.00	0.15	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-17425	5017	841	0	--	--	--	-2.21	0.16	1.00	0.64	2.32	0.55	0.00	0.17	
0	1J	-22538	5017	841	0	--	--	--	-2.87	0.20	1.00	0.64	2.81	0.45	0.00	0.14	
0	1K	-17425	5017	-390	0	--	--	--	-2.21	0.16	1.00	0.64	2.32	0.55	0.00	0.08	
0	1L	-22538	5017	-390	0	--	--	--	-2.87	0.20	1.00	0.64	2.81	0.45	0.00	0.07	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 74 Descrizione: Maschio murario n. 74 interno
altezza calcolata: 546.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-21268	8869	53	45	--	--	--	-1.67	0.12	1.00	0.70	1.92	0.73	--	--	
l	1B	-37237	8869	53	-376	--	--	--	-2.93	0.21	1.00	0.70	2.86	0.49	--	--	
l	1C	-21268	8869	-2828	45	--	--	--	-1.67	0.12	1.00	0.70	1.92	0.73	--	--	
l	1D	-37237	8869	-2828	-376	--	--	--	-2.93	0.21	1.00	0.70	2.86	0.49	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-24054	8968	-650	-88	--	--	--	-1.89	0.14	1.00	0.71	2.08	0.68	--	--	
l	1J	-34451	8968	-650	-243	--	--	--	-2.71	0.19	1.00	0.71	2.69	0.52	--	--	
l	1K	-24054	8968	-2126	-88	--	--	--	-1.89	0.14	1.00	0.71	2.08	0.68	--	--	
l	1L	-34451	8968	-2126	-243	--	--	--	-2.71	0.19	1.00	0.71	2.69	0.52	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-150443	32034	5221	1485	--	--	--	-2.75	0.20	1.00	0.58	2.72	0.43	--	--	
½	1B	-249388	32034	5221	655	--	--	--	-4.55	0.33	1.00	0.58	4.07	0.29	--	--	
½	1C	-150443	32034	-4611	1485	--	--	--	-2.75	0.20	1.00	0.58	2.72	0.43	--	--	
½	1D	-249388	32034	-4611	655	--	--	--	-4.55	0.33	1.00	0.58	4.07	0.29	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-170366	29322	3227	1427	--	--	--	-3.11	0.22	1.00	0.54	2.99	0.36	--	--	
½	1J	-229465	29322	3227	712	--	--	--	-4.19	0.30	1.00	0.54	3.80	0.28	--	--	
½	1K	-170366	29322	-2617	1427	--	--	--	-3.11	0.22	1.00	0.54	2.99	0.36	--	--	
½	1L	-229465	29322	-2617	712	--	--	--	-4.19	0.30	1.00	0.54	3.80	0.28	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-47480	5294	1973	499	--	--	--	-3.57	0.26	1.00	0.40	3.34	0.24	0.02	0.12	
0	1B	-69552	5294	1973	-1003	--	--	--	-5.23	0.37	1.00	0.40	4.58	0.17	0.04	0.10	
0	1C	-47480	5294	128	499	--	--	--	-3.57	0.26	1.00	0.40	3.34	0.24	0.02	0.01	
0	1D	-69552	5294	128	-1003	--	--	--	-5.23	0.37	1.00	0.40	4.58	0.17	0.04	0.01	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-52783	3810	1540	176	--	--	--	-3.97	0.28	1.00	0.29	3.64	0.16	0.01	0.09	
0	1J	-64248	3810	1540	-680	--	--	--	-4.83	0.35	1.00	0.29	4.28	0.13	0.03	0.08	
0	1K	-52783	3810	561	176	--	--	--	-3.97	0.28	1.00	0.29	3.64	0.16	0.01	0.03	
0	1L	-64248	3810	561	-680	--	--	--	-4.83	0.35	1.00	0.29	4.28	0.13	0.03	0.03	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 75 Descrizione: Maschio murario n. 75 interno
altezza calcolata: 546.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	1A	-69320	20797	454	-5636	--	--	--	-2.14	0.15	1.00	0.64	2.26	0.57	--	--	
l	1B	-120054	20797	454	-2532	--	--	--	-3.70	0.26	1.00	0.64	3.44	0.37	--	--	
l	1C	-69320	20797	-6706	-5636	--	--	--	-2.14	0.15	1.00	0.64	2.26	0.57	--	--	
l	1D	-120054	20797	-6706	-2532	--	--	--	-3.70	0.26	1.00	0.64	3.44	0.37	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-82225	15391	-1264	-4918	--	--	--	-2.54	0.18	1.00	0.47	2.56	0.37	--	--	
l	1J	-107149	15391	-1264	-3250	--	--	--	-3.31	0.24	1.00	0.47	3.14	0.30	--	--	
l	1K	-82225	15391	-4988	-4918	--	--	--	-2.54	0.18	1.00	0.47	2.56	0.37	--	--	
l	1L	-107149	15391	-4988	-3250	--	--	--	-3.31	0.24	1.00	0.47	3.14	0.30	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-183178	36225	21080	-18205	--	--	--	-2.41	0.17	1.00	0.48	2.47	0.39	--	--	
½	1B	-335619	36225	21080	-3388	--	--	--	-4.42	0.32	1.00	0.48	3.97	0.24	--	--	
½	1C	-183178	36225	-11763	-18205	--	--	--	-2.41	0.17	1.00	0.48	2.47	0.39	--	--	
½	1D	-335619	36225	-11763	-3388	--	--	--	-4.42	0.32	1.00	0.48	3.97	0.24	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-222445	27828	12803	-14519	--	--	--	-2.93	0.21	1.00	0.37	2.86	0.26	--	--	
½	1J	-296351	27828	12803	-7073	--	--	--	-3.90	0.28	1.00	0.37	3.59	0.20	--	--	
½	1K	-222445	27828	-3486	-14519	--	--	--	-2.93	0.21	1.00	0.37	2.86	0.26	--	--	
½	1L	-296351	27828	-3486	-7073	--	--	--	-3.90	0.28	1.00	0.37	3.59	0.20	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-92615	12818	5810	-6802	--	--	--	-2.84	0.20	1.00	0.39	2.79	0.28	0.06	0.17	
0	1B	-163633	12818	5810	5033	--	--	--	-5.02	0.36	1.00	0.39	4.43	0.18	0.03	0.12	
0	1C	-92615	12818	-3523	-6802	--	--	--	-2.84	0.20	1.00	0.39	2.79	0.28	0.06	0.10	
0	1D	-163633	12818	-3523	5033	--	--	--	-5.02	0.36	1.00	0.39	4.43	0.18	0.03	0.08	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-110793	10555	3427	-3591	--	--	--	-3.40	0.24	1.00	0.32	3.21	0.20	0.03	0.09	
0	1J	-145454	10555	3427	1822	--	--	--	-4.46	0.32	1.00	0.32	4.01	0.16	0.01	0.08	
0	1K	-110793	10555	-1140	-3591	--	--	--	-3.40	0.24	1.00	0.32	3.21	0.20	0.03	0.03	
0	1L	-145454	10555	-1140	1822	--	--	--	-4.46	0.32	1.00	0.32	4.01	0.16	0.01	0.03	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 76 Descrizione: Maschio murario n. 76 interno
altezza calcolata: 546.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-76269	12478	-614	-1046	--	--	--	-2.24	0.16	1.00	0.37	2.34	0.31	--	--	
l	1B	-100490	12478	-614	178	--	--	--	-2.95	0.21	1.00	0.37	2.87	0.26	--	--	
l	1C	-76269	12478	-2812	-1046	--	--	--	-2.24	0.16	1.00	0.37	2.34	0.31	--	--	
l	1D	-100490	12478	-2812	178	--	--	--	-2.95	0.21	1.00	0.37	2.87	0.26	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-81649	9161	-1107	-916	--	--	--	-2.40	0.17	1.00	0.27	2.46	0.22	--	--	
l	1J	-95110	9161	-1107	48	--	--	--	-2.79	0.20	1.00	0.27	2.75	0.20	--	--	
l	1K	-81649	9161	-2319	-916	--	--	--	-2.40	0.17	1.00	0.27	2.46	0.22	--	--	
l	1L	-95110	9161	-2319	48	--	--	--	-2.79	0.20	1.00	0.27	2.75	0.20	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-177941	26815	2539	9816	--	--	--	-2.61	0.19	1.00	0.39	2.62	0.30	--	--	
½	1B	-245011	26815	2539	5903	--	--	--	-3.60	0.26	1.00	0.39	3.36	0.23	--	--	
½	1C	-177941	26815	-4118	9816	--	--	--	-2.61	0.19	1.00	0.39	2.62	0.30	--	--	
½	1D	-245011	26815	-4118	5903	--	--	--	-3.60	0.26	1.00	0.39	3.36	0.23	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-192346	18290	961	7735	--	--	--	-2.82	0.20	1.00	0.27	2.78	0.19	--	--	
½	1J	-230606	18290	961	7984	--	--	--	-3.39	0.24	1.00	0.27	3.20	0.17	--	--	
½	1K	-192346	18290	-2539	7735	--	--	--	-2.82	0.20	1.00	0.27	2.78	0.19	--	--	
½	1L	-230606	18290	-2539	7984	--	--	--	-3.39	0.24	1.00	0.27	3.20	0.17	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-100597	22117	-176	11108	--	--	--	-2.95	0.21	1.00	0.65	2.88	0.45	0.09	0.00	
0	1B	-155424	22117	-176	15082	--	--	--	-4.56	0.33	1.00	0.65	4.08	0.32	0.09	0.00	
0	1C	-100597	22117	-3760	11108	--	--	--	-2.95	0.21	1.00	0.65	2.88	0.45	0.09	0.10	
0	1D	-155424	22117	-3760	15082	--	--	--	-4.56	0.33	1.00	0.65	4.08	0.32	0.09	0.08	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-112449	16497	-802	11940	--	--	--	-3.30	0.24	1.00	0.48	3.14	0.31	0.09	0.02	
0	1J	-143573	16497	-802	14250	--	--	--	-4.22	0.30	1.00	0.48	3.82	0.25	0.09	0.02	
0	1K	-112449	16497	-3134	11940	--	--	--	-3.30	0.24	1.00	0.48	3.14	0.31	0.09	0.08	
0	1L	-143573	16497	-3134	14250	--	--	--	-4.22	0.30	1.00	0.48	3.82	0.25	0.09	0.07	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 77 Descrizione: Maschio murario n. 77 interno
altezza calcolata: 546.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-4838	388	444	0	--	--	--	-2.05	0.15	1.00	0.16	2.19	0.15	--	--	
l	1B	-6812	388	444	0	--	--	--	-2.88	0.21	1.00	0.16	2.82	0.12	--	--	
l	1C	-4838	388	-405	0	--	--	--	-2.05	0.15	1.00	0.16	2.19	0.15	--	--	
l	1D	-6812	388	-405	0	--	--	--	-2.88	0.21	1.00	0.16	2.82	0.12	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-5260	319	267	0	--	--	--	-2.22	0.16	1.00	0.13	2.33	0.12	--	--	
l	1J	-6389	319	267	0	--	--	--	-2.70	0.19	1.00	0.13	2.69	0.10	--	--	
l	1K	-5260	319	-228	0	--	--	--	-2.22	0.16	1.00	0.13	2.33	0.12	--	--	
l	1L	-6389	319	-228	0	--	--	--	-2.70	0.19	1.00	0.13	2.69	0.10	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-55451	12539	3940	-173	--	--	--	-2.84	0.20	1.00	0.64	2.79	0.46	--	--	
½	1B	-79782	12539	3940	-274	--	--	--	-4.08	0.29	1.00	0.64	3.72	0.34	--	--	
½	1C	-55451	12539	-3675	-173	--	--	--	-2.84	0.20	1.00	0.64	2.79	0.46	--	--	
½	1D	-79782	12539	-3675	-274	--	--	--	-4.08	0.29	1.00	0.64	3.72	0.34	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-60421	10635	2352	-185	--	--	--	-3.09	0.22	1.00	0.54	2.98	0.37	--	--	
½	1J	-74812	10635	2352	-263	--	--	--	-3.83	0.27	1.00	0.54	3.53	0.31	--	--	
½	1K	-60421	10635	-2088	-185	--	--	--	-3.09	0.22	1.00	0.54	2.98	0.37	--	--	
½	1L	-74812	10635	-2088	-263	--	--	--	-3.83	0.27	1.00	0.54	3.53	0.31	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-10792	2398	240	0	--	--	--	-3.04	0.22	1.00	0.68	2.94	0.46	0.00	0.06	
0	1B	-13403	2398	240	0	--	--	--	-3.78	0.27	1.00	0.68	3.49	0.39	0.00	0.05	
0	1C	-10792	2398	-263	0	--	--	--	-3.04	0.22	1.00	0.68	2.94	0.46	0.00	0.07	
0	1D	-13403	2398	-263	0	--	--	--	-3.78	0.27	1.00	0.68	3.49	0.39	0.00	0.06	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-11241	2470	146	0	--	--	--	-3.17	0.23	1.00	0.70	3.04	0.46	0.00	0.04	
0	1J	-12954	2470	146	0	--	--	--	-3.65	0.26	1.00	0.70	3.40	0.41	0.00	0.03	
0	1K	-11241	2470	-169	0	--	--	--	-3.17	0.23	1.00	0.70	3.04	0.46	0.00	0.04	
0	1L	-12954	2470	-169	0	--	--	--	-3.65	0.26	1.00	0.70	3.40	0.41	0.00	0.04	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 114 Descrizione: Maschio murario n. 114 interno
altezza calcolata: 546.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	1A	-102730	44078	-25	-7410	--	--	--	-2.86	0.20	1.00	1.23	2.80	0.87	--	--	
l	1B	-142880	44078	-25	1462	--	--	--	-3.98	0.28	1.00	1.23	3.64	0.67	--	--	
l	1C	-102730	44078	-2535	-7410	--	--	--	-2.86	0.20	1.00	1.23	2.80	0.87	--	--	
l	1D	-142880	44078	-2535	1462	--	--	--	-3.98	0.28	1.00	1.23	3.64	0.67	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-106156	39306	-624	-6573	--	--	--	-2.95	0.21	1.00	1.09	2.88	0.76	--	--	
l	1J	-139454	39306	-624	625	--	--	--	-3.88	0.28	1.00	1.09	3.57	0.61	--	--	
l	1K	-106156	39306	-1935	-6573	--	--	--	-2.95	0.21	1.00	1.09	2.88	0.76	--	--	
l	1L	-139454	39306	-1935	625	--	--	--	-3.88	0.28	1.00	1.09	3.57	0.61	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-336828	134357	6685	7349	--	--	--	-3.53	0.25	1.00	1.41	3.31	0.85	--	--	
½	1B	-471251	134357	6685	26140	--	--	--	-4.93	0.35	1.00	1.41	4.36	0.65	--	--	
½	1C	-336828	134357	-2127	7349	--	--	--	-3.53	0.25	1.00	1.41	3.31	0.85	--	--	
½	1D	-471251	134357	-2127	26140	--	--	--	-4.93	0.35	1.00	1.41	4.36	0.65	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-347881	120468	4576	8689	--	--	--	-3.64	0.26	1.00	1.26	3.39	0.74	--	--	
½	1J	-460198	120468	4576	24801	--	--	--	-4.82	0.34	1.00	1.26	4.27	0.59	--	--	
½	1K	-347881	120468	-18	8689	--	--	--	-3.64	0.26	1.00	1.26	3.39	0.74	--	--	
½	1L	-460198	120468	-18	24801	--	--	--	-4.82	0.34	1.00	1.26	4.27	0.59	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-123190	45128	3991	10255	--	--	--	-3.58	0.26	1.00	1.31	3.34	0.78	0.06	0.11	
0	1B	-190020	45128	3991	16280	--	--	--	-5.52	0.39	1.00	1.31	4.80	0.55	0.08	0.09	
0	1C	-123190	45128	457	10255	--	--	--	-3.58	0.26	1.00	1.31	3.34	0.78	0.06	0.01	
0	1D	-190020	45128	457	16280	--	--	--	-5.52	0.39	1.00	1.31	4.80	0.55	0.08	0.01	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-129103	40066	3189	11136	--	--	--	-3.75	0.27	1.00	1.16	3.47	0.67	0.06	0.08	
0	1J	-184107	40066	3189	15400	--	--	--	-5.35	0.38	1.00	1.16	4.67	0.50	0.08	0.07	
0	1K	-129103	40066	1258	11136	--	--	--	-3.75	0.27	1.00	1.16	3.47	0.67	0.06	0.03	
0	1L	-184107	40066	1258	15400	--	--	--	-5.35	0.38	1.00	1.16	4.67	0.50	0.08	0.03	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 115 Descrizione: Maschio murario n. 115
altezza calcolata: 546.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-103024	26787	781	-269	--	--	--	-2.89	0.21	1.00	0.75	2.83	0.53	--	--	
l	1B	-123586	26787	781	-3622	--	--	--	-3.47	0.25	1.00	0.75	3.26	0.46	--	--	
l	1C	-103024	26787	-213	-269	--	--	--	-2.89	0.21	1.00	0.75	2.83	0.53	--	--	
l	1D	-123586	26787	-213	-3622	--	--	--	-3.47	0.25	1.00	0.75	3.26	0.46	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-105213	23127	649	-148	--	--	--	-2.95	0.21	1.00	0.65	2.87	0.45	--	--	
l	1J	-121397	23127	649	-3743	--	--	--	-3.41	0.24	1.00	0.65	3.22	0.40	--	--	
l	1K	-105213	23127	-81	-148	--	--	--	-2.95	0.21	1.00	0.65	2.87	0.45	--	--	
l	1L	-121397	23127	-81	-3743	--	--	--	-3.41	0.24	1.00	0.65	3.22	0.40	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-323872	89677	-1177	31353	--	--	--	-3.87	0.28	1.00	1.07	3.56	0.60	--	--	
½	1B	-377426	89677	-1177	-21971	--	--	--	-4.50	0.32	1.00	1.07	4.04	0.53	--	--	
½	1C	-323872	89677	-2349	31353	--	--	--	-3.87	0.28	1.00	1.07	3.56	0.60	--	--	
½	1D	-377426	89677	-2349	-21971	--	--	--	-4.50	0.32	1.00	1.07	4.04	0.53	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-329156	75281	-1270	26736	--	--	--	-3.93	0.28	1.00	0.90	3.61	0.50	--	--	
½	1J	-372142	75281	-1270	-17354	--	--	--	-4.44	0.32	1.00	0.90	3.99	0.45	--	--	
½	1K	-329156	75281	-2256	26736	--	--	--	-3.93	0.28	1.00	0.90	3.61	0.50	--	--	
½	1L	-372142	75281	-2256	-17354	--	--	--	-4.44	0.32	1.00	0.90	3.99	0.45	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-155939	43702	190	-1361	--	--	--	-4.13	0.30	1.00	1.16	3.76	0.62	0.01	0.00	
0	1B	-199676	43702	190	-16027	--	--	--	-5.29	0.38	1.00	1.16	4.63	0.50	0.07	0.00	
0	1C	-155939	43702	-1048	-1361	--	--	--	-4.13	0.30	1.00	1.16	3.76	0.62	0.01	0.02	
0	1D	-199676	43702	-1048	-16027	--	--	--	-5.29	0.38	1.00	1.16	4.63	0.50	0.07	0.02	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-160420	37852	69	-1105	--	--	--	-4.25	0.30	1.00	1.00	3.85	0.52	0.00	0.00	
0	1J	-195195	37852	69	-16282	--	--	--	-5.17	0.37	1.00	1.00	4.54	0.44	0.07	0.00	
0	1K	-160420	37852	-927	-1105	--	--	--	-4.25	0.30	1.00	1.00	3.85	0.52	0.00	0.02	
0	1L	-195195	37852	-927	-16282	--	--	--	-5.17	0.37	1.00	1.00	4.54	0.44	0.07	0.02	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 116 Descrizione: Maschio murario n. 116
altezza calcolata: 546.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-14887	12799	-150	0	--	--	--	-1.71	0.12	1.00	1.47	1.95	1.51	--	--	NON Verif.
l	1B	-33365	12799	-150	0	--	--	--	-3.84	0.27	1.00	1.47	3.54	0.83	--	--	NON Verif.
l	1C	-14887	12799	-572	0	--	--	--	-1.71	0.12	1.00	1.47	1.95	1.51	--	--	
l	1D	-33365	12799	-572	0	--	--	--	-3.84	0.27	1.00	1.47	3.54	0.83	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	NON Verif.
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-17496	11133	-146	0	--	--	--	-2.01	0.14	1.00	1.28	2.17	1.18	--	--	
l	1J	-30756	11133	-146	0	--	--	--	-3.54	0.25	1.00	1.28	3.32	0.77	--	--	
l	1K	-17496	11133	-576	0	--	--	--	-2.01	0.14	1.00	1.28	2.17	1.18	--	--	NON Verif.
l	1L	-30756	11133	-576	0	--	--	--	-3.54	0.25	1.00	1.28	3.32	0.77	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-68521	21885	-503	-33	--	--	--	-3.99	0.28	1.00	1.27	3.65	0.70	--	--	
½	1B	-86879	21885	-503	-801	--	--	--	-5.05	0.36	1.00	1.27	4.45	0.57	--	--	
½	1C	-68521	21885	-773	-33	--	--	--	-3.99	0.28	1.00	1.27	3.65	0.70	--	--	
½	1D	-86879	21885	-773	-801	--	--	--	-5.05	0.36	1.00	1.27	4.45	0.57	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-70972	18851	-510	-137	--	--	--	-4.13	0.29	1.00	1.10	3.76	0.58	--	--	
½	1J	-84427	18851	-510	-697	--	--	--	-4.91	0.35	1.00	1.10	4.34	0.50	--	--	
½	1K	-70972	18851	-766	-137	--	--	--	-4.13	0.29	1.00	1.10	3.76	0.58	--	--	
½	1L	-84427	18851	-766	-697	--	--	--	-4.91	0.35	1.00	1.10	4.34	0.50	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-25590	11775	206	0	--	--	--	-4.16	0.30	1.00	1.91	3.78	1.01	0.00	0.03	NON Verif.
0	1B	-54811	11775	206	0	--	--	--	-8.91	0.64	1.00	1.91	7.34	0.52	0.00	0.03	NON Verif.
0	1C	-25590	11775	-242	0	--	--	--	-4.16	0.30	1.00	1.91	3.78	1.01	0.00	0.03	
0	1D	-54811	11775	-242	0	--	--	--	-8.91	0.64	1.00	1.91	7.34	0.52	0.00	0.04	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-29209	10543	150	0	--	--	--	-4.75	0.34	1.00	1.71	4.22	0.81	0.00	0.02	
0	1J	-51192	10543	150	0	--	--	--	-8.32	0.59	1.00	1.71	6.90	0.50	0.00	0.02	
0	1K	-29209	10543	-186	0	--	--	--	-4.75	0.34	1.00	1.71	4.22	0.81	0.00	0.02	
0	1L	-51192	10543	-186	0	--	--	--	-8.32	0.59	1.00	1.71	6.90	0.50	0.00	0.03	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 117 Descrizione: Maschio murario n. 117 interno
altezza calcolata: 546.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-22664	14490	-390	-50	--	--	--	-2.65	0.19	1.00	1.69	2.64	1.28	--	--	NON Verif.
l	1B	-44877	14490	-390	-456	--	--	--	-5.24	0.37	1.00	1.69	4.59	0.74	--	--	NON Verif.
l	1C	-22664	14490	-984	-50	--	--	--	-2.65	0.19	1.00	1.69	2.64	1.28	--	--	
l	1D	-44877	14490	-984	-456	--	--	--	-5.24	0.37	1.00	1.69	4.59	0.74	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-25471	13428	-536	-101	--	--	--	-2.97	0.21	1.00	1.57	2.89	1.08	--	--	NON Verif.
l	1J	-42070	13428	-536	-405	--	--	--	-4.91	0.35	1.00	1.57	4.34	0.72	--	--	NON Verif.
l	1K	-25471	13428	-839	-101	--	--	--	-2.97	0.21	1.00	1.57	2.89	1.08	--	--	
l	1L	-42070	13428	-839	-405	--	--	--	-4.91	0.35	1.00	1.57	4.34	0.72	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-77723	31523	1676	73	--	--	--	-3.71	0.26	1.00	1.50	3.44	0.87	--	--	
½	1B	-146897	31523	1676	565	--	--	--	-7.01	0.50	1.00	1.50	5.91	0.51	--	--	
½	1C	-77723	31523	-1966	73	--	--	--	-3.71	0.26	1.00	1.50	3.44	0.87	--	--	
½	1D	-146897	31523	-1966	565	--	--	--	-7.01	0.50	1.00	1.50	5.91	0.51	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-86311	29376	1050	131	--	--	--	-4.12	0.29	1.00	1.40	3.75	0.75	--	--	
½	1J	-138309	29376	1050	507	--	--	--	-6.60	0.47	1.00	1.40	5.61	0.50	--	--	
½	1K	-86311	29376	-1340	131	--	--	--	-4.12	0.29	1.00	1.40	3.75	0.75	--	--	
½	1L	-138309	29376	-1340	507	--	--	--	-6.60	0.47	1.00	1.40	5.61	0.50	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-32918	8436	1086	0	--	--	--	-4.05	0.29	1.00	1.04	3.70	0.56	0.00	0.11	
0	1B	-49654	8436	1086	0	--	--	--	-6.10	0.44	1.00	1.04	5.24	0.40	0.00	0.10	
0	1C	-32918	8436	-706	0	--	--	--	-4.05	0.29	1.00	1.04	3.70	0.56	0.00	0.07	
0	1D	-49654	8436	-706	0	--	--	--	-6.10	0.44	1.00	1.04	5.24	0.40	0.00	0.07	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-35623	6848	772	0	--	--	--	-4.38	0.31	1.00	0.84	3.94	0.43	0.00	0.08	
0	1J	-46950	6848	772	0	--	--	--	-5.77	0.41	1.00	0.84	4.99	0.34	0.00	0.07	
0	1K	-35623	6848	-392	0	--	--	--	-4.38	0.31	1.00	0.84	3.94	0.43	0.00	0.04	
0	1L	-46950	6848	-392	0	--	--	--	-5.77	0.41	1.00	0.84	4.99	0.34	0.00	0.04	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 118 Descrizione: Maschio murario n. 118 interno
altezza calcolata: 546.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-21116	10883	1012	202	--	--	--	-2.02	0.14	1.00	1.04	2.17	0.96	--	--	
l	1B	-35705	10883	1012	-327	--	--	--	-3.41	0.24	1.00	1.04	3.22	0.65	--	--	
l	1C	-21116	10883	-1490	202	--	--	--	-2.02	0.14	1.00	1.04	2.17	0.96	--	--	
l	1D	-35705	10883	-1490	-327	--	--	--	-3.41	0.24	1.00	1.04	3.22	0.65	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-22909	9346	464	126	--	--	--	-2.19	0.16	1.00	0.89	2.30	0.78	--	--	
l	1J	-33912	9346	464	-251	--	--	--	-3.24	0.23	1.00	0.89	3.09	0.58	--	--	
l	1K	-22909	9346	-941	126	--	--	--	-2.19	0.16	1.00	0.89	2.30	0.78	--	--	
l	1L	-33912	9346	-941	-251	--	--	--	-3.24	0.23	1.00	0.89	3.09	0.58	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-107025	44532	2268	-834	--	--	--	-3.71	0.27	1.00	1.55	3.45	0.90	--	--	
½	1B	-126131	44532	2268	621	--	--	--	-4.38	0.31	1.00	1.55	3.94	0.78	--	--	
½	1C	-107025	44532	-619	-834	--	--	--	-3.71	0.27	1.00	1.55	3.45	0.90	--	--	
½	1D	-126131	44532	-619	621	--	--	--	-4.38	0.31	1.00	1.55	3.94	0.78	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-108662	38951	1811	-643	--	--	--	-3.77	0.27	1.00	1.35	3.49	0.78	--	--	
½	1J	-124495	38951	1811	430	--	--	--	-4.32	0.31	1.00	1.35	3.90	0.69	--	--	
½	1K	-108662	38951	-163	-643	--	--	--	-3.77	0.27	1.00	1.35	3.49	0.78	--	--	
½	1L	-124495	38951	-163	430	--	--	--	-4.32	0.31	1.00	1.35	3.90	0.69	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-39969	17544	507	-3087	--	--	--	-3.81	0.27	1.00	1.67	3.52	0.95	0.19	0.04	
0	1B	-49103	17544	507	1808	--	--	--	-4.69	0.33	1.00	1.67	4.17	0.80	0.10	0.04	
0	1C	-39969	17544	-355	-3087	--	--	--	-3.81	0.27	1.00	1.67	3.52	0.95	0.19	0.03	
0	1D	-49103	17544	-355	1808	--	--	--	-4.69	0.33	1.00	1.67	4.17	0.80	0.10	0.03	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-41340	15514	395	-2543	--	--	--	-3.95	0.28	1.00	1.48	3.62	0.82	0.15	0.03	
0	1J	-47732	15514	395	1264	--	--	--	-4.56	0.33	1.00	1.48	4.08	0.73	0.07	0.03	
0	1K	-41340	15514	-243	-2543	--	--	--	-3.95	0.28	1.00	1.48	3.62	0.82	0.15	0.02	
0	1L	-47732	15514	-243	1264	--	--	--	-4.56	0.33	1.00	1.48	4.08	0.73	0.07	0.02	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 119 Descrizione: Maschio murario n. 119 interno
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-12349	3150	1432	0	--	--	--	-2.20	0.16	1.00	0.56	2.31	0.49	--	--	
l	1B	-21020	3150	1432	0	--	--	--	-3.75	0.27	1.00	0.56	3.47	0.32	--	--	
l	1C	-12349	3150	-1336	0	--	--	--	-2.20	0.16	1.00	0.56	2.31	0.49	--	--	
l	1D	-21020	3150	-1336	0	--	--	--	-3.75	0.27	1.00	0.56	3.47	0.32	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-13471	2612	794	0	--	--	--	-2.40	0.17	1.00	0.47	2.46	0.38	--	--	
l	1J	-19898	2612	794	0	--	--	--	-3.55	0.25	1.00	0.47	3.32	0.28	--	--	
l	1K	-13471	2612	-698	0	--	--	--	-2.40	0.17	1.00	0.47	2.46	0.38	--	--	
l	1L	-19898	2612	-698	0	--	--	--	-3.55	0.25	1.00	0.47	3.32	0.28	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-42283	14985	4003	0	--	--	--	-2.51	0.18	1.00	0.89	2.55	0.70	--	--	
½	1B	-78201	14985	4003	0	--	--	--	-4.65	0.33	1.00	0.89	4.15	0.43	--	--	
½	1C	-42283	14985	-2559	0	--	--	--	-2.51	0.18	1.00	0.89	2.55	0.70	--	--	
½	1D	-78201	14985	-2559	0	--	--	--	-4.65	0.33	1.00	0.89	4.15	0.43	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-47137	14561	2701	0	--	--	--	-2.80	0.20	1.00	0.87	2.76	0.63	--	--	
½	1J	-73348	14561	2701	0	--	--	--	-4.36	0.31	1.00	0.87	3.93	0.44	--	--	
½	1K	-47137	14561	-1258	0	--	--	--	-2.80	0.20	1.00	0.87	2.76	0.63	--	--	
½	1L	-73348	14561	-1258	0	--	--	--	-4.36	0.31	1.00	0.87	3.93	0.44	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-10553	4481	244	0	--	--	--	-2.51	0.18	1.00	1.07	2.54	0.84	0.00	0.07	
0	1B	-19196	4481	244	0	--	--	--	-4.57	0.33	1.00	1.07	4.08	0.52	0.00	0.05	
0	1C	-10553	4481	-478	0	--	--	--	-2.51	0.18	1.00	1.07	2.54	0.84	0.00	0.13	
0	1D	-19196	4481	-478	0	--	--	--	-4.57	0.33	1.00	1.07	4.08	0.52	0.00	0.09	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-11558	4383	116	0	--	--	--	-2.75	0.20	1.00	1.04	2.72	0.77	0.00	0.03	
0	1J	-18192	4383	116	0	--	--	--	-4.33	0.31	1.00	1.04	3.90	0.53	0.00	0.02	
0	1K	-11558	4383	-350	0	--	--	--	-2.75	0.20	1.00	1.04	2.72	0.77	0.00	0.09	
0	1L	-18192	4383	-350	0	--	--	--	-4.33	0.31	1.00	1.04	3.90	0.53	0.00	0.07	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 120 Descrizione: Maschio murario n. 120 verso portico
altezza calcolata: 546.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-32036	2319	424	3184	--	--	--	-2.39	0.17	1.00	0.17	2.45	0.14	--	--	
l	1B	-42964	2319	424	3715	--	--	--	-3.21	0.23	1.00	0.17	3.07	0.11	--	--	
l	1C	-32036	2319	-564	3184	--	--	--	-2.39	0.17	1.00	0.17	2.45	0.14	--	--	
l	1D	-42964	2319	-564	3715	--	--	--	-3.21	0.23	1.00	0.17	3.07	0.11	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-33149	2284	348	3268	--	--	--	-2.48	0.18	1.00	0.17	2.52	0.14	--	--	
l	1J	-41850	2284	348	3631	--	--	--	-3.13	0.22	1.00	0.17	3.00	0.11	--	--	
l	1K	-33149	2284	-488	3268	--	--	--	-2.48	0.18	1.00	0.17	2.52	0.14	--	--	
l	1L	-41850	2284	-488	3631	--	--	--	-3.13	0.22	1.00	0.17	3.00	0.11	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-119690	16197	4271	1904	--	--	--	-2.98	0.21	1.00	0.40	2.89	0.28	--	--	
½	1B	-179978	16197	4271	3759	--	--	--	-4.48	0.32	1.00	0.40	4.02	0.20	--	--	
½	1C	-119690	16197	-2884	1904	--	--	--	-2.98	0.21	1.00	0.40	2.89	0.28	--	--	
½	1D	-179978	16197	-2884	3759	--	--	--	-4.48	0.32	1.00	0.40	4.02	0.20	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-125699	13688	3777	1517	--	--	--	-3.13	0.22	1.00	0.34	3.01	0.23	--	--	
½	1J	-173969	13688	3777	4147	--	--	--	-4.33	0.31	1.00	0.34	3.91	0.17	--	--	
½	1K	-125699	13688	-2390	1517	--	--	--	-3.13	0.22	1.00	0.34	3.01	0.23	--	--	
½	1L	-173969	13688	-2390	4147	--	--	--	-4.33	0.31	1.00	0.34	3.91	0.17	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-28938	6395	982	1134	--	--	--	-2.42	0.17	1.00	0.54	2.48	0.43	0.07	0.11	
0	1B	-46835	6395	982	1012	--	--	--	-3.92	0.28	1.00	0.54	3.60	0.30	0.04	0.08	
0	1C	-28938	6395	-2185	1134	--	--	--	-2.42	0.17	1.00	0.54	2.48	0.43	0.07	0.24	
0	1D	-46835	6395	-2185	1012	--	--	--	-3.92	0.28	1.00	0.54	3.60	0.30	0.04	0.17	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-30479	5676	750	1135	--	--	--	-2.55	0.18	1.00	0.48	2.57	0.37	0.06	0.08	
0	1J	-45295	5676	750	1011	--	--	--	-3.79	0.27	1.00	0.48	3.50	0.27	0.04	0.06	
0	1K	-30479	5676	-1953	1135	--	--	--	-2.55	0.18	1.00	0.48	2.57	0.37	0.06	0.20	
0	1L	-45295	5676	-1953	1011	--	--	--	-3.79	0.27	1.00	0.48	3.50	0.27	0.04	0.16	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 121 Descrizione: Maschio murario n. 121 verso portico
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-43567	5009	2191	-2516	--	--	--	-1.72	0.12	1.00	0.20	1.95	0.20	--	--	
l	1B	-57790	5009	2191	-1833	--	--	--	-2.28	0.16	1.00	0.20	2.37	0.17	--	--	
l	1C	-43567	5009	366	-2516	--	--	--	-1.72	0.12	1.00	0.20	1.95	0.20	--	--	
l	1D	-57790	5009	366	-1833	--	--	--	-2.28	0.16	1.00	0.20	2.37	0.17	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-44433	4842	2055	-2247	--	--	--	-1.75	0.13	1.00	0.19	1.97	0.19	--	--	
l	1J	-56924	4842	2055	-2101	--	--	--	-2.24	0.16	1.00	0.19	2.34	0.16	--	--	
l	1K	-44433	4842	501	-2247	--	--	--	-1.75	0.13	1.00	0.19	1.97	0.19	--	--	
l	1L	-56924	4842	501	-2101	--	--	--	-2.24	0.16	1.00	0.19	2.34	0.16	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-181250	24365	4999	1213	--	--	--	-2.40	0.17	1.00	0.32	2.46	0.26	--	--	
½	1B	-236865	24365	4999	8345	--	--	--	-3.13	0.22	1.00	0.32	3.01	0.21	--	--	
½	1C	-181250	24365	593	1213	--	--	--	-2.40	0.17	1.00	0.32	2.46	0.26	--	--	
½	1D	-236865	24365	593	8345	--	--	--	-3.13	0.22	1.00	0.32	3.01	0.21	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-183456	25339	4648	350	--	--	--	-2.43	0.17	1.00	0.33	2.48	0.27	--	--	
½	1J	-234659	25339	4648	9209	--	--	--	-3.10	0.22	1.00	0.33	2.99	0.22	--	--	
½	1K	-183456	25339	944	350	--	--	--	-2.43	0.17	1.00	0.33	2.48	0.27	--	--	
½	1L	-234659	25339	944	9209	--	--	--	-3.10	0.22	1.00	0.33	2.99	0.22	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-55208	4130	1368	2921	--	--	--	-2.20	0.16	1.00	0.16	2.31	0.14	0.04	0.08	
0	1B	-72253	4130	1368	4624	--	--	--	-2.88	0.21	1.00	0.16	2.82	0.12	0.05	0.06	
0	1C	-55208	4130	82	2921	--	--	--	-2.20	0.16	1.00	0.16	2.31	0.14	0.04	0.00	
0	1D	-72253	4130	82	4624	--	--	--	-2.88	0.21	1.00	0.16	2.82	0.12	0.05	0.00	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-56279	3591	1263	2365	--	--	--	-2.25	0.16	1.00	0.14	2.35	0.12	0.03	0.07	
0	1J	-71182	3591	1263	5181	--	--	--	-2.84	0.20	1.00	0.14	2.79	0.10	0.06	0.06	
0	1K	-56279	3591	187	2365	--	--	--	-2.25	0.16	1.00	0.14	2.35	0.12	0.03	0.01	
0	1L	-71182	3591	187	5181	--	--	--	-2.84	0.20	1.00	0.14	2.79	0.10	0.06	0.01	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 122 Descrizione: Maschio murario n. 122 verso portico
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-13430	907	219	0	--	--	--	-2.64	0.19	1.00	0.18	2.64	0.14	--	--	
l	1B	-15252	907	219	0	--	--	--	-3.00	0.21	1.00	0.18	2.91	0.12	--	--	
l	1C	-13430	907	-19	0	--	--	--	-2.64	0.19	1.00	0.18	2.64	0.14	--	--	
l	1D	-15252	907	-19	0	--	--	--	-3.00	0.21	1.00	0.18	2.91	0.12	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-13414	1091	228	0	--	--	--	-2.64	0.19	1.00	0.21	2.64	0.16	--	--	
l	1J	-15268	1091	228	0	--	--	--	-3.00	0.21	1.00	0.21	2.91	0.15	--	--	
l	1K	-13414	1091	-27	0	--	--	--	-2.64	0.19	1.00	0.21	2.64	0.16	--	--	
l	1L	-15268	1091	-27	0	--	--	--	-3.00	0.21	1.00	0.21	2.91	0.15	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-186161	18959	2946	-0	--	--	--	-3.83	0.27	1.00	0.39	3.53	0.22	--	--	
½	1B	-236387	18959	2946	447	--	--	--	-4.87	0.35	1.00	0.39	4.31	0.18	--	--	
½	1C	-186161	18959	-2184	-0	--	--	--	-3.83	0.27	1.00	0.39	3.53	0.22	--	--	
½	1D	-236387	18959	-2184	447	--	--	--	-4.87	0.35	1.00	0.39	4.31	0.18	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-186161	20157	3056	-73	--	--	--	-3.83	0.27	1.00	0.41	3.53	0.23	--	--	
½	1J	-236387	20157	3056	519	--	--	--	-4.87	0.35	1.00	0.41	4.31	0.19	--	--	
½	1K	-186161	20157	-2293	-73	--	--	--	-3.83	0.27	1.00	0.41	3.53	0.23	--	--	
½	1L	-236387	20157	-2293	519	--	--	--	-4.87	0.35	1.00	0.41	4.31	0.19	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-35552	4228	-711	-2743	--	--	--	-3.49	0.25	1.00	0.42	3.28	0.25	0.17	0.07	
0	1B	-45911	4228	-711	-3495	--	--	--	-4.51	0.32	1.00	0.42	4.04	0.21	0.19	0.06	
0	1C	-35552	4228	-1623	-2743	--	--	--	-3.49	0.25	1.00	0.42	3.28	0.25	0.17	0.16	
0	1D	-45911	4228	-1623	-3495	--	--	--	-4.51	0.32	1.00	0.42	4.04	0.21	0.19	0.14	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-35801	4353	-698	-2820	--	--	--	-3.52	0.25	1.00	0.43	3.30	0.26	0.18	0.07	
0	1J	-45662	4353	-698	-3418	--	--	--	-4.49	0.32	1.00	0.43	4.02	0.21	0.19	0.06	
0	1K	-35801	4353	-1637	-2820	--	--	--	-3.52	0.25	1.00	0.43	3.30	0.26	0.18	0.16	
0	1L	-45662	4353	-1637	-3418	--	--	--	-4.49	0.32	1.00	0.43	4.02	0.21	0.19	0.14	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 124 Descrizione: Maschio murario n. 124 verso portico
altezza calcolata: 546.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-34485	1699	310	-0	--	--	--	-3.44	0.25	1.00	0.17	3.24	0.10	--	--	
l	1B	-40836	1699	310	-0	--	--	--	-4.07	0.29	1.00	0.17	3.71	0.09	--	--	
l	1C	-34485	1699	-55	-0	--	--	--	-3.44	0.25	1.00	0.17	3.24	0.10	--	--	
l	1D	-40836	1699	-55	-0	--	--	--	-4.07	0.29	1.00	0.17	3.71	0.09	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-34521	1783	357	-0	--	--	--	-3.44	0.25	1.00	0.18	3.24	0.11	--	--	
l	1J	-40800	1783	357	-0	--	--	--	-4.07	0.29	1.00	0.18	3.71	0.10	--	--	
l	1K	-34521	1783	-102	-0	--	--	--	-3.44	0.25	1.00	0.18	3.24	0.11	--	--	
l	1L	-40800	1783	-102	-0	--	--	--	-4.07	0.29	1.00	0.18	3.71	0.10	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-141926	15080	1464	70	--	--	--	-3.77	0.27	1.00	0.40	3.49	0.23	--	--	
½	1B	-180574	15080	1464	604	--	--	--	-4.80	0.34	1.00	0.40	4.26	0.19	--	--	
½	1C	-141926	15080	-309	70	--	--	--	-3.77	0.27	1.00	0.40	3.49	0.23	--	--	
½	1D	-180574	15080	-309	604	--	--	--	-4.80	0.34	1.00	0.40	4.26	0.19	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-141765	15985	1665	15	--	--	--	-3.77	0.27	1.00	0.42	3.49	0.24	--	--	
½	1J	-180735	15985	1665	659	--	--	--	-4.80	0.34	1.00	0.42	4.26	0.20	--	--	
½	1K	-141765	15985	-509	15	--	--	--	-3.77	0.27	1.00	0.42	3.49	0.24	--	--	
½	1L	-180735	15985	-509	659	--	--	--	-4.80	0.34	1.00	0.42	4.26	0.20	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-35383	5580	-854	-2991	--	--	--	-3.53	0.25	1.00	0.56	3.30	0.34	0.19	0.09	
0	1B	-44896	5580	-854	-3411	--	--	--	-4.47	0.32	1.00	0.56	4.02	0.28	0.19	0.08	
0	1C	-35383	5580	-1330	-2991	--	--	--	-3.53	0.25	1.00	0.56	3.30	0.34	0.19	0.13	
0	1D	-44896	5580	-1330	-3411	--	--	--	-4.47	0.32	1.00	0.56	4.02	0.28	0.19	0.12	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-35628	5542	-829	-3017	--	--	--	-3.55	0.25	1.00	0.55	3.32	0.33	0.19	0.08	
0	1J	-44651	5542	-829	-3385	--	--	--	-4.45	0.32	1.00	0.55	4.00	0.28	0.19	0.07	
0	1K	-35628	5542	-1355	-3017	--	--	--	-3.55	0.25	1.00	0.55	3.32	0.33	0.19	0.14	
0	1L	-44651	5542	-1355	-3385	--	--	--	-4.45	0.32	1.00	0.55	4.00	0.28	0.19	0.12	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 125 Descrizione: Maschio murario n. 125 verso portico
altezza calcolata: 546.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-102545	6677	3306	-8306	--	--	--	-3.69	0.26	1.00	0.24	3.43	0.14	--	--	
l	1B	-120250	6677	3306	-4037	--	--	--	-4.33	0.31	1.00	0.24	3.91	0.12	--	--	
l	1C	-102545	6677	1750	-8306	--	--	--	-3.69	0.26	1.00	0.24	3.43	0.14	--	--	
l	1D	-120250	6677	1750	-4037	--	--	--	-4.33	0.31	1.00	0.24	3.91	0.12	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-103410	6734	3116	-8528	--	--	--	-3.72	0.27	1.00	0.24	3.45	0.14	--	--	
l	1J	-119384	6734	3116	-3815	--	--	--	-4.30	0.31	1.00	0.24	3.88	0.12	--	--	
l	1K	-103410	6734	1939	-8528	--	--	--	-3.72	0.27	1.00	0.24	3.45	0.14	--	--	
l	1L	-119384	6734	1939	-3815	--	--	--	-4.30	0.31	1.00	0.24	3.88	0.12	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-432304	62358	6198	1242	--	--	--	-3.91	0.28	1.00	0.56	3.59	0.31	--	--	
½	1B	-541932	62358	6198	-24158	--	--	--	-4.90	0.35	1.00	0.56	4.33	0.26	--	--	
½	1C	-432304	62358	3560	1242	--	--	--	-3.91	0.28	1.00	0.56	3.59	0.31	--	--	
½	1D	-541932	62358	3560	-24158	--	--	--	-4.90	0.35	1.00	0.56	4.33	0.26	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-432646	64058	5999	-6	--	--	--	-3.91	0.28	1.00	0.58	3.59	0.32	--	--	
½	1J	-541590	64058	5999	-22910	--	--	--	-4.89	0.35	1.00	0.58	4.33	0.27	--	--	
½	1K	-432646	64058	3759	-6	--	--	--	-3.91	0.28	1.00	0.58	3.59	0.32	--	--	
½	1L	-541590	64058	3759	-22910	--	--	--	-4.89	0.35	1.00	0.58	4.33	0.27	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-98005	10253	-188	2588	--	--	--	-3.56	0.25	1.00	0.37	3.33	0.22	0.02	0.01	
0	1B	-116476	10253	-188	-1097	--	--	--	-4.24	0.30	1.00	0.37	3.84	0.19	0.01	0.01	
0	1C	-98005	10253	-667	2588	--	--	--	-3.56	0.25	1.00	0.37	3.33	0.22	0.02	0.02	
0	1D	-116476	10253	-667	-1097	--	--	--	-4.24	0.30	1.00	0.37	3.84	0.19	0.01	0.02	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-98305	10609	-179	2153	--	--	--	-3.57	0.26	1.00	0.39	3.34	0.23	0.02	0.01	
0	1J	-116176	10609	-179	-662	--	--	--	-4.22	0.30	1.00	0.39	3.83	0.20	0.01	0.01	
0	1K	-98305	10609	-676	2153	--	--	--	-3.57	0.26	1.00	0.39	3.34	0.23	0.02	0.02	
0	1L	-116176	10609	-676	-662	--	--	--	-4.22	0.30	1.00	0.39	3.83	0.20	0.01	0.02	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 126 Descrizione: Maschio murario n. 126 verso portico
altezza calcolata: 546.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-38944	3261	435	3013	--	--	--	-2.97	0.21	1.00	0.25	2.89	0.17	--	--	
l	1B	-43642	3261	435	2245	--	--	--	-3.33	0.24	1.00	0.25	3.16	0.16	--	--	
l	1C	-38944	3261	49	3013	--	--	--	-2.97	0.21	1.00	0.25	2.89	0.17	--	--	
l	1D	-43642	3261	49	2245	--	--	--	-3.33	0.24	1.00	0.25	3.16	0.16	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-38503	3569	434	3053	--	--	--	-2.94	0.21	1.00	0.27	2.86	0.19	--	--	
l	1J	-44083	3569	434	2205	--	--	--	-3.36	0.24	1.00	0.27	3.18	0.17	--	--	
l	1K	-38503	3569	50	3053	--	--	--	-2.94	0.21	1.00	0.27	2.86	0.19	--	--	
l	1L	-44083	3569	50	2205	--	--	--	-3.36	0.24	1.00	0.27	3.18	0.17	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-146775	24810	1590	3930	--	--	--	-3.69	0.26	1.00	0.62	3.43	0.36	--	--	
½	1B	-181817	24810	1590	-3451	--	--	--	-4.58	0.33	1.00	0.62	4.09	0.31	--	--	
½	1C	-146775	24810	405	3930	--	--	--	-3.69	0.26	1.00	0.62	3.43	0.36	--	--	
½	1D	-181817	24810	405	-3451	--	--	--	-4.58	0.33	1.00	0.62	4.09	0.31	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-146842	26551	1610	4388	--	--	--	-3.70	0.26	1.00	0.67	3.43	0.39	--	--	
½	1J	-181750	26551	1610	-3909	--	--	--	-4.57	0.33	1.00	0.67	4.09	0.33	--	--	
½	1K	-146842	26551	384	4388	--	--	--	-3.70	0.26	1.00	0.67	3.43	0.39	--	--	
½	1L	-181750	26551	384	-3909	--	--	--	-4.57	0.33	1.00	0.67	4.09	0.33	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-48162	6699	1031	1855	--	--	--	-3.67	0.26	1.00	0.51	3.41	0.30	0.07	0.08	
0	1B	-50720	6699	1031	2094	--	--	--	-3.87	0.28	1.00	0.51	3.56	0.29	0.07	0.08	
0	1C	-48162	6699	572	1855	--	--	--	-3.67	0.26	1.00	0.51	3.41	0.30	0.07	0.04	
0	1D	-50720	6699	572	2094	--	--	--	-3.87	0.28	1.00	0.51	3.56	0.29	0.07	0.04	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-48597	7149	1064	1875	--	--	--	-3.71	0.26	1.00	0.55	3.44	0.32	0.07	0.08	
0	1J	-50285	7149	1064	2075	--	--	--	-3.83	0.27	1.00	0.55	3.54	0.31	0.07	0.08	
0	1K	-48597	7149	540	1875	--	--	--	-3.71	0.26	1.00	0.55	3.44	0.32	0.07	0.04	
0	1L	-50285	7149	540	2075	--	--	--	-3.83	0.27	1.00	0.55	3.54	0.31	0.07	0.04	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 127 Descrizione: Maschio murario n. 127 verso portico
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-33332	11202	723	-1439	--	--	--	-2.62	0.19	1.00	0.88	2.63	0.67	--	--	
l	1B	-43155	11202	723	-1533	--	--	--	-3.39	0.24	1.00	0.88	3.20	0.55	--	--	
l	1C	-33332	11202	621	-1439	--	--	--	-2.62	0.19	1.00	0.88	2.63	0.67	--	--	
l	1D	-43155	11202	621	-1533	--	--	--	-3.39	0.24	1.00	0.88	3.20	0.55	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-32693	11895	702	-1445	--	--	--	-2.57	0.18	1.00	0.94	2.59	0.72	--	--	
l	1J	-43794	11895	702	-1528	--	--	--	-3.44	0.25	1.00	0.94	3.24	0.58	--	--	
l	1K	-32693	11895	642	-1445	--	--	--	-2.57	0.18	1.00	0.94	2.59	0.72	--	--	
l	1L	-43794	11895	642	-1528	--	--	--	-3.44	0.25	1.00	0.94	3.24	0.58	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-143012	24044	1496	-3156	--	--	--	-3.82	0.27	1.00	0.64	3.52	0.36	--	--	
½	1B	-178499	24044	1496	-4656	--	--	--	-4.77	0.34	1.00	0.64	4.23	0.30	--	--	
½	1C	-143012	24044	963	-3156	--	--	--	-3.82	0.27	1.00	0.64	3.52	0.36	--	--	
½	1D	-178499	24044	963	-4656	--	--	--	-4.77	0.34	1.00	0.64	4.23	0.30	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-140351	26629	1475	-3775	--	--	--	-3.75	0.27	1.00	0.71	3.47	0.41	--	--	
½	1J	-181161	26629	1475	-5275	--	--	--	-4.84	0.35	1.00	0.71	4.29	0.33	--	--	
½	1K	-140351	26629	985	-3775	--	--	--	-3.75	0.27	1.00	0.71	3.47	0.41	--	--	
½	1L	-181161	26629	985	-5275	--	--	--	-4.84	0.35	1.00	0.71	4.29	0.33	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-52476	8906	407	-689	--	--	--	-4.20	0.30	1.00	0.71	3.81	0.37	0.03	0.03	
0	1B	-73050	8906	407	-5886	--	--	--	-5.85	0.42	1.00	0.71	5.05	0.28	0.20	0.03	
0	1C	-52476	8906	88	-689	--	--	--	-4.20	0.30	1.00	0.71	3.81	0.37	0.03	0.01	
0	1D	-73050	8906	88	-5886	--	--	--	-5.85	0.42	1.00	0.71	5.05	0.28	0.20	0.01	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-50702	9810	390	-1224	--	--	--	-4.06	0.29	1.00	0.79	3.71	0.42	0.05	0.03	
0	1J	-74824	9810	390	-6421	--	--	--	-5.99	0.43	1.00	0.79	5.16	0.30	0.22	0.03	
0	1K	-50702	9810	105	-1224	--	--	--	-4.06	0.29	1.00	0.79	3.71	0.42	0.05	0.01	
0	1L	-74824	9810	105	-6421	--	--	--	-5.99	0.43	1.00	0.79	5.16	0.30	0.22	0.01	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 128 Descrizione: Maschio murario n. 128 veso portico
altezza calcolata: 546.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-30650	14632	772	-16	--	--	--	-2.53	0.18	1.00	1.21	2.56	0.94	--	--	
l	1B	-49788	14632	772	62	--	--	--	-4.12	0.29	1.00	1.21	3.75	0.65	--	--	
l	1C	-30650	14632	-62	-16	--	--	--	-2.53	0.18	1.00	1.21	2.56	0.94	--	--	
l	1D	-49788	14632	-62	62	--	--	--	-4.12	0.29	1.00	1.21	3.75	0.65	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-29170	15213	640	-22	--	--	--	-2.41	0.17	1.00	1.26	2.47	1.02	--	--	NON Verif.
l	1J	-51269	15213	640	69	--	--	--	-4.24	0.30	1.00	1.26	3.84	0.66	--	--	
l	1K	-29170	15213	70	-22	--	--	--	-2.41	0.17	1.00	1.26	2.47	1.02	--	--	NON Verif.
l	1L	-51269	15213	70	69	--	--	--	-4.24	0.30	1.00	1.26	3.84	0.66	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-170859	50111	-59	-6	--	--	--	-3.74	0.27	1.00	1.10	3.46	0.63	--	--	
½	1B	-226376	50111	-59	1696	--	--	--	-4.95	0.35	1.00	1.10	4.38	0.50	--	--	
½	1C	-170859	50111	-1025	-6	--	--	--	-3.74	0.27	1.00	1.10	3.46	0.63	--	--	
½	1D	-226376	50111	-1025	1696	--	--	--	-4.95	0.35	1.00	1.10	4.38	0.50	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-166785	53529	-43	-90	--	--	--	-3.65	0.26	1.00	1.17	3.40	0.69	--	--	
½	1J	-230451	53529	-43	1780	--	--	--	-5.04	0.36	1.00	1.17	4.44	0.53	--	--	
½	1K	-166785	53529	-1041	-90	--	--	--	-3.65	0.26	1.00	1.17	3.40	0.69	--	--	
½	1L	-230451	53529	-1041	1780	--	--	--	-5.04	0.36	1.00	1.17	4.44	0.53	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-42555	14685	-15	-386	--	--	--	-3.49	0.25	1.00	1.21	3.28	0.74	0.02	0.00	
0	1B	-57362	14685	-15	-18	--	--	--	-4.71	0.34	1.00	1.21	4.19	0.58	0.00	0.00	
0	1C	-42555	14685	-284	-386	--	--	--	-3.49	0.25	1.00	1.21	3.28	0.74	0.02	0.02	
0	1D	-57362	14685	-284	-18	--	--	--	-4.71	0.34	1.00	1.21	4.19	0.58	0.00	0.02	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-41396	15952	-3	-309	--	--	--	-3.40	0.24	1.00	1.31	3.21	0.82	0.01	0.00	
0	1J	-58521	15952	-3	-95	--	--	--	-4.80	0.34	1.00	1.31	4.26	0.61	0.00	0.00	
0	1K	-41396	15952	-296	-309	--	--	--	-3.40	0.24	1.00	1.31	3.21	0.82	0.01	0.02	
0	1L	-58521	15952	-296	-95	--	--	--	-4.80	0.34	1.00	1.31	4.26	0.61	0.00	0.02	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 130 Descrizione: Maschio murario n. 130 interno
altezza calcolata: 546.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-36260	3642	184	934	--	--	--	-3.14	0.22	1.00	0.32	3.02	0.21	--	--	
l	1B	-39836	3642	184	801	--	--	--	-3.45	0.25	1.00	0.32	3.25	0.19	--	--	
l	1C	-36260	3642	-604	934	--	--	--	-3.14	0.22	1.00	0.32	3.02	0.21	--	--	
l	1D	-39836	3642	-604	801	--	--	--	-3.45	0.25	1.00	0.32	3.25	0.19	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-35850	4004	25	981	--	--	--	-3.11	0.22	1.00	0.35	2.99	0.23	--	--	
l	1J	-40246	4004	25	754	--	--	--	-3.49	0.25	1.00	0.35	3.28	0.21	--	--	
l	1K	-35850	4004	-445	981	--	--	--	-3.11	0.22	1.00	0.35	2.99	0.23	--	--	
l	1L	-40246	4004	-445	754	--	--	--	-3.49	0.25	1.00	0.35	3.28	0.21	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-78968	5673	754	83	--	--	--	-3.42	0.24	1.00	0.25	3.23	0.15	--	--	
½	1B	-86357	5673	754	658	--	--	--	-3.74	0.27	1.00	0.25	3.47	0.14	--	--	
½	1C	-78968	5673	-839	83	--	--	--	-3.42	0.24	1.00	0.25	3.23	0.15	--	--	
½	1D	-86357	5673	-839	658	--	--	--	-3.74	0.27	1.00	0.25	3.47	0.14	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-79427	6589	458	87	--	--	--	-3.44	0.25	1.00	0.29	3.24	0.18	--	--	
½	1J	-85898	6589	458	655	--	--	--	-3.72	0.27	1.00	0.29	3.45	0.17	--	--	
½	1K	-79427	6589	-543	87	--	--	--	-3.44	0.25	1.00	0.29	3.24	0.18	--	--	
½	1L	-85898	6589	-543	655	--	--	--	-3.72	0.27	1.00	0.29	3.45	0.17	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-44184	5727	1342	-12	--	--	--	-3.83	0.27	1.00	0.50	3.53	0.28	0.00	0.11	
0	1B	-47060	5727	1342	44	--	--	--	-4.08	0.29	1.00	0.50	3.72	0.27	0.00	0.11	
0	1C	-44184	5727	-1203	-12	--	--	--	-3.83	0.27	1.00	0.50	3.53	0.28	0.00	0.10	
0	1D	-47060	5727	-1203	44	--	--	--	-4.08	0.29	1.00	0.50	3.72	0.27	0.00	0.10	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-44606	6153	1123	-28	--	--	--	-3.87	0.28	1.00	0.53	3.56	0.30	0.00	0.09	
0	1J	-46638	6153	1123	60	--	--	--	-4.04	0.29	1.00	0.53	3.69	0.29	0.00	0.09	
0	1K	-44606	6153	-985	-28	--	--	--	-3.87	0.28	1.00	0.53	3.56	0.30	0.00	0.08	
0	1L	-46638	6153	-985	60	--	--	--	-4.04	0.29	1.00	0.53	3.69	0.29	0.00	0.08	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 131 Descrizione: Maschio murario n. 131 interno
altezza calcolata: 546.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	1A	-142651	22377	-627	-5111	--	--	--	-3.49	0.25	1.00	0.55	3.28	0.33	--	--	
l	1B	-148966	22377	-627	1476	--	--	--	-3.65	0.26	1.00	0.55	3.40	0.32	--	--	
l	1C	-142651	22377	-1606	-5111	--	--	--	-3.49	0.25	1.00	0.55	3.28	0.33	--	--	
l	1D	-148966	22377	-1606	1476	--	--	--	-3.65	0.26	1.00	0.55	3.40	0.32	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-142292	23408	-664	-5675	--	--	--	-3.48	0.25	1.00	0.57	3.27	0.35	--	--	
l	1J	-149325	23408	-664	2040	--	--	--	-3.66	0.26	1.00	0.57	3.40	0.34	--	--	
l	1K	-142292	23408	-1569	-5675	--	--	--	-3.48	0.25	1.00	0.57	3.27	0.35	--	--	
l	1L	-149325	23408	-1569	2040	--	--	--	-3.66	0.26	1.00	0.57	3.40	0.34	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-376001	41301	737	-36836	--	--	--	-4.15	0.30	1.00	0.46	3.77	0.24	--	--	
½	1B	-386312	41301	737	-36352	--	--	--	-4.26	0.30	1.00	0.46	3.85	0.24	--	--	
½	1C	-376001	41301	-1993	-36836	--	--	--	-4.15	0.30	1.00	0.46	3.77	0.24	--	--	
½	1D	-386312	41301	-1993	-36352	--	--	--	-4.26	0.30	1.00	0.46	3.85	0.24	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-376604	44162	455	-35541	--	--	--	-4.15	0.30	1.00	0.49	3.77	0.26	--	--	
½	1J	-385708	44162	455	-37648	--	--	--	-4.25	0.30	1.00	0.49	3.85	0.25	--	--	
½	1K	-376604	44162	-1712	-35541	--	--	--	-4.15	0.30	1.00	0.49	3.77	0.26	--	--	
½	1L	-385708	44162	-1712	-37648	--	--	--	-4.25	0.30	1.00	0.49	3.85	0.25	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-178350	13167	1440	-22142	--	--	--	-4.50	0.32	1.00	0.33	4.03	0.16	0.08	0.03	
0	1B	-188345	13167	1440	-30180	--	--	--	-4.75	0.34	1.00	0.33	4.22	0.16	0.11	0.03	
0	1C	-178350	13167	-1966	-22142	--	--	--	-4.50	0.32	1.00	0.33	4.03	0.16	0.08	0.04	
0	1D	-188345	13167	-1966	-30180	--	--	--	-4.75	0.34	1.00	0.33	4.22	0.16	0.11	0.04	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-178012	14464	936	-20191	--	--	--	-4.49	0.32	1.00	0.36	4.02	0.18	0.07	0.02	
0	1J	-188683	14464	936	-32131	--	--	--	-4.76	0.34	1.00	0.36	4.23	0.17	0.11	0.02	
0	1K	-178012	14464	-1462	-20191	--	--	--	-4.49	0.32	1.00	0.36	4.02	0.18	0.07	0.03	
0	1L	-188683	14464	-1462	-32131	--	--	--	-4.76	0.34	1.00	0.36	4.23	0.17	0.11	0.03	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **5** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri Pt-1P**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 132 Descrizione: Maschio murario n. 132 interno
altezza calcolata: 546.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-24206	2613	265	0	--	--	--	-3.97	0.28	1.00	0.43	3.63	0.24	--	--	
l	1B	-23606	2613	265	0	--	--	--	-3.87	0.28	1.00	0.43	3.56	0.24	--	--	
l	1C	-24206	2613	-127	0	--	--	--	-3.97	0.28	1.00	0.43	3.63	0.24	--	--	
l	1D	-23606	2613	-127	0	--	--	--	-3.87	0.28	1.00	0.43	3.56	0.24	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-24312	2749	294	0	--	--	--	-3.98	0.28	1.00	0.45	3.65	0.25	--	--	
l	1J	-23500	2749	294	0	--	--	--	-3.85	0.28	1.00	0.45	3.55	0.25	--	--	
l	1K	-24312	2749	-155	0	--	--	--	-3.98	0.28	1.00	0.45	3.65	0.25	--	--	
l	1L	-23500	2749	-155	0	--	--	--	-3.85	0.28	1.00	0.45	3.55	0.25	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-95927	5231	1258	0	--	--	--	-3.93	0.28	1.00	0.21	3.61	0.12	--	--	
½	1B	-101494	5231	1258	0	--	--	--	-4.16	0.30	1.00	0.21	3.78	0.11	--	--	
½	1C	-95927	5231	-939	0	--	--	--	-3.93	0.28	1.00	0.21	3.61	0.12	--	--	
½	1D	-101494	5231	-939	0	--	--	--	-4.16	0.30	1.00	0.21	3.78	0.11	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-95447	5469	1379	0	--	--	--	-3.91	0.28	1.00	0.22	3.59	0.12	--	--	
½	1J	-101975	5469	1379	0	--	--	--	-4.18	0.30	1.00	0.22	3.79	0.12	--	--	
½	1K	-95447	5469	-1061	0	--	--	--	-3.91	0.28	1.00	0.22	3.59	0.12	--	--	
½	1L	-101975	5469	-1061	0	--	--	--	-4.18	0.30	1.00	0.22	3.79	0.12	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-41662	3354	674	0	--	--	--	-5.12	0.37	1.00	0.41	4.50	0.18	0.00	0.07	
0	1B	-43645	3354	674	0	--	--	--	-5.36	0.38	1.00	0.41	4.68	0.18	0.00	0.07	
0	1C	-41662	3354	-133	0	--	--	--	-5.12	0.37	1.00	0.41	4.50	0.18	0.00	0.01	
0	1D	-43645	3354	-133	0	--	--	--	-5.36	0.38	1.00	0.41	4.68	0.18	0.00	0.01	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-41791	3457	683	0	--	--	--	-5.14	0.37	1.00	0.42	4.51	0.19	0.00	0.07	
0	1J	-43515	3457	683	0	--	--	--	-5.35	0.38	1.00	0.42	4.67	0.18	0.00	0.07	
0	1K	-41791	3457	-142	0	--	--	--	-5.14	0.37	1.00	0.42	4.51	0.19	0.00	0.01	
0	1L	-43515	3457	-142	0	--	--	--	-5.35	0.38	1.00	0.42	4.67	0.18	0.00	0.01	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **6** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Pilastroni portico**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 10 Descrizione: Maschio murario n. 10 su corso Valdocco
altezza calcolata: 954.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	1A	-15494	7479	1210	-280	--	--	--	-1.70	0.12	1.00	0.82	1.93	0.85	--	--	
l	1B	-20302	7479	1210	804	--	--	--	-2.23	0.16	1.00	0.82	2.33	0.70	--	--	
l	1C	-15494	7479	-1290	-280	--	--	--	-1.70	0.12	1.00	0.82	1.93	0.85	--	--	
l	1D	-20302	7479	-1290	804	--	--	--	-2.23	0.16	1.00	0.82	2.33	0.70	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-16118	6948	1010	-155	--	--	--	-1.77	0.13	1.00	0.76	1.99	0.77	--	--	
l	1J	-19678	6948	1010	678	--	--	--	-2.16	0.15	1.00	0.76	2.28	0.67	--	--	
l	1K	-16118	6948	-1090	-155	--	--	--	-1.77	0.13	1.00	0.76	1.99	0.77	--	--	
l	1L	-19678	6948	-1090	678	--	--	--	-2.16	0.15	1.00	0.76	2.28	0.67	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-168911	40840	4345	-2474	--	--	--	-2.81	0.20	1.00	0.68	2.77	0.49	--	--	
½	1B	-254914	40840	4345	3892	--	--	--	-4.25	0.30	1.00	0.68	3.85	0.35	--	--	
½	1C	-168911	40840	-2946	-2474	--	--	--	-2.81	0.20	1.00	0.68	2.77	0.49	--	--	
½	1D	-254914	40840	-2946	3892	--	--	--	-4.25	0.30	1.00	0.68	3.85	0.35	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-176821	38482	3824	-1626	--	--	--	-2.95	0.21	1.00	0.64	2.87	0.45	--	--	
½	1J	-247004	38482	3824	3044	--	--	--	-4.12	0.29	1.00	0.64	3.75	0.34	--	--	
½	1K	-176821	38482	-2425	-1626	--	--	--	-2.95	0.21	1.00	0.64	2.87	0.45	--	--	
½	1L	-247004	38482	-2425	3044	--	--	--	-4.12	0.29	1.00	0.64	3.75	0.34	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-27769	18708	1413	-362	--	--	--	-3.21	0.23	1.00	2.17	3.07	1.41	0.03	0.19	NON Verif.
0	1B	-72766	18708	1413	-2050	--	--	--	-8.42	0.60	1.00	2.17	6.98	0.62	0.17	0.18	
0	1C	-27769	18708	-1282	-362	--	--	--	-3.21	0.23	1.00	2.17	3.07	1.41	0.03	0.17	NON Verif.
0	1D	-72766	18708	-1282	-2050	--	--	--	-8.42	0.60	1.00	2.17	6.98	0.62	0.17	0.16	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-31714	17412	1044	-478	--	--	--	-3.67	0.26	1.00	2.02	3.41	1.18	0.04	0.13	NON Verif.
0	1J	-68821	17412	1044	-1933	--	--	--	-7.96	0.57	1.00	2.02	6.63	0.61	0.15	0.12	
0	1K	-31714	17412	-914	-478	--	--	--	-3.67	0.26	1.00	2.02	3.41	1.18	0.04	0.11	NON Verif.
0	1L	-68821	17412	-914	-1933	--	--	--	-7.96	0.57	1.00	2.02	6.63	0.61	0.15	0.11	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **6** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Pilastroni portico**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **11** Descrizione: Maschio murario n. 11 su corso Valdocco
altezza calcolata: **954.00** cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-11651	1421	930	0	--	--	--	-1.73	0.12	1.00	0.21	1.96	0.22	--	--	
l	1B	-16713	1421	930	0	--	--	--	-2.48	0.18	1.00	0.21	2.52	0.17	--	--	
l	1C	-11651	1421	572	0	--	--	--	-1.73	0.12	1.00	0.21	1.96	0.22	--	--	
l	1D	-16713	1421	572	0	--	--	--	-2.48	0.18	1.00	0.21	2.52	0.17	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-12203	1095	926	0	--	--	--	-1.81	0.13	1.00	0.16	2.02	0.16	--	--	
l	1J	-16161	1095	926	0	--	--	--	-2.40	0.17	1.00	0.16	2.46	0.13	--	--	
l	1K	-12203	1095	576	0	--	--	--	-1.81	0.13	1.00	0.16	2.02	0.16	--	--	
l	1L	-16161	1095	576	0	--	--	--	-2.40	0.17	1.00	0.16	2.46	0.13	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-136926	14531	2211	-0	--	--	--	-3.39	0.24	1.00	0.36	3.20	0.22	--	--	
½	1B	-268926	14531	2211	-1	--	--	--	-6.65	0.48	1.00	0.36	5.65	0.13	--	--	
½	1C	-136926	14531	-4111	-0	--	--	--	-3.39	0.24	1.00	0.36	3.20	0.22	--	--	
½	1D	-268926	14531	-4111	-1	--	--	--	-6.65	0.48	1.00	0.36	5.65	0.13	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-149645	12529	895	-0	--	--	--	-3.70	0.26	1.00	0.31	3.44	0.18	--	--	
½	1J	-256207	12529	895	-1	--	--	--	-6.34	0.45	1.00	0.31	5.41	0.11	--	--	
½	1K	-149645	12529	-2794	-0	--	--	--	-3.70	0.26	1.00	0.31	3.44	0.18	--	--	
½	1L	-256207	12529	-2794	-1	--	--	--	-6.34	0.45	1.00	0.31	5.41	0.11	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-32796	1841	578	0	--	--	--	-4.87	0.35	1.00	0.27	4.31	0.13	0.00	0.08	
0	1B	-47700	1841	578	0	--	--	--	-7.08	0.51	1.00	0.27	5.97	0.09	0.00	0.08	
0	1C	-32796	1841	-1087	0	--	--	--	-4.87	0.35	1.00	0.27	4.31	0.13	0.00	0.15	
0	1D	-47700	1841	-1087	0	--	--	--	-7.08	0.51	1.00	0.27	5.97	0.09	0.00	0.15	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-33433	1407	162	0	--	--	--	-4.96	0.35	1.00	0.21	4.38	0.10	0.00	0.02	
0	1J	-47064	1407	162	0	--	--	--	-6.99	0.50	1.00	0.21	5.90	0.07	0.00	0.02	
0	1K	-33433	1407	-671	0	--	--	--	-4.96	0.35	1.00	0.21	4.38	0.10	0.00	0.09	
0	1L	-47064	1407	-671	0	--	--	--	-6.99	0.50	1.00	0.21	5.90	0.07	0.00	0.09	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **6** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Pilastroni portico**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **12** Descrizione: **Maschio murario n. 12 su corso Valdocco**
altezza calcolata: **954.00** cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-8840	2055	488	0	--	--	--	-1.63	0.12	1.00	0.38	1.89	0.40	--	--	
l	1B	-12974	2055	488	0	--	--	--	-2.40	0.17	1.00	0.38	2.46	0.31	--	--	
l	1C	-8840	2055	225	0	--	--	--	-1.63	0.12	1.00	0.38	1.89	0.40	--	--	
l	1D	-12974	2055	225	0	--	--	--	-2.40	0.17	1.00	0.38	2.46	0.31	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-9248	2014	480	0	--	--	--	-1.71	0.12	1.00	0.37	1.94	0.38	--	--	
l	1J	-12565	2014	480	0	--	--	--	-2.32	0.17	1.00	0.37	2.40	0.31	--	--	
l	1K	-9248	2014	233	0	--	--	--	-1.71	0.12	1.00	0.37	1.94	0.38	--	--	
l	1L	-12565	2014	233	0	--	--	--	-2.32	0.17	1.00	0.37	2.40	0.31	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-144308	11083	1477	298	--	--	--	-3.84	0.27	1.00	0.29	3.54	0.17	--	--	
½	1B	-207389	11083	1477	456	--	--	--	-5.52	0.39	1.00	0.29	4.80	0.12	--	--	
½	1C	-144308	11083	-4141	298	--	--	--	-3.84	0.27	1.00	0.29	3.54	0.17	--	--	
½	1D	-207389	11083	-4141	456	--	--	--	-5.52	0.39	1.00	0.29	4.80	0.12	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-152448	9144	935	326	--	--	--	-4.06	0.29	1.00	0.24	3.70	0.13	--	--	
½	1J	-199248	9144	935	429	--	--	--	-5.30	0.38	1.00	0.24	4.64	0.10	--	--	
½	1K	-152448	9144	-3599	326	--	--	--	-4.06	0.29	1.00	0.24	3.70	0.13	--	--	
½	1L	-199248	9144	-3599	429	--	--	--	-5.30	0.38	1.00	0.24	4.64	0.10	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-23674	2233	1408	0	--	--	--	-4.38	0.31	1.00	0.41	3.94	0.21	0.00	0.25	
0	1B	-50593	2233	1408	0	--	--	--	-9.36	0.67	1.00	0.41	7.68	0.11	0.00	0.35	
0	1C	-23674	2233	-496	0	--	--	--	-4.38	0.31	1.00	0.41	3.94	0.21	0.00	0.09	
0	1D	-50593	2233	-496	0	--	--	--	-9.36	0.67	1.00	0.41	7.68	0.11	0.00	0.12	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-27535	1815	1245	0	--	--	--	-5.09	0.36	1.00	0.34	4.48	0.15	0.00	0.21	
0	1J	-46732	1815	1245	0	--	--	--	-8.64	0.62	1.00	0.34	7.14	0.09	0.00	0.26	
0	1K	-27535	1815	-334	0	--	--	--	-5.09	0.36	1.00	0.34	4.48	0.15	0.00	0.06	
0	1L	-46732	1815	-334	0	--	--	--	-8.64	0.62	1.00	0.34	7.14	0.09	0.00	0.07	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **6** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Pilastroni portico**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 13 Descrizione: Maschio murario n. 13 su corso Valdocco
altezza calcolata: 954.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	1A	-20223	347	-690	0	--	--	--	-1.78	0.13	1.00	0.03	2.00	0.03	--	--	
l	1B	-24050	347	-690	0	--	--	--	-2.12	0.15	1.00	0.03	2.25	0.03	--	--	
l	1C	-20223	347	-1043	0	--	--	--	-1.78	0.13	1.00	0.03	2.00	0.03	--	--	
l	1D	-24050	347	-1043	0	--	--	--	-2.12	0.15	1.00	0.03	2.25	0.03	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-20366	331	-673	0	--	--	--	-1.80	0.13	1.00	0.03	2.01	0.03	--	--	
l	1J	-23907	331	-673	0	--	--	--	-2.11	0.15	1.00	0.03	2.24	0.03	--	--	
l	1K	-20366	331	-1060	0	--	--	--	-1.80	0.13	1.00	0.03	2.01	0.03	--	--	
l	1L	-23907	331	-1060	0	--	--	--	-2.11	0.15	1.00	0.03	2.24	0.03	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-408428	17080	-1912	-1	--	--	--	-4.80	0.34	1.00	0.20	4.26	0.09	--	--	
½	1B	-574533	17080	-1912	-1	--	--	--	-6.76	0.48	1.00	0.20	5.73	0.07	--	--	
½	1C	-408428	17080	-10061	-1	--	--	--	-4.80	0.34	1.00	0.20	4.26	0.09	--	--	
½	1D	-574533	17080	-10061	-1	--	--	--	-6.76	0.48	1.00	0.20	5.73	0.07	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-437606	12581	-2099	-1	--	--	--	-5.15	0.37	1.00	0.15	4.52	0.07	--	--	
½	1J	-545354	12581	-2099	-1	--	--	--	-6.42	0.46	1.00	0.15	5.47	0.05	--	--	
½	1K	-437606	12581	-9875	-1	--	--	--	-5.15	0.37	1.00	0.15	4.52	0.07	--	--	
½	1L	-545354	12581	-9875	-1	--	--	--	-6.42	0.46	1.00	0.15	5.47	0.05	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-74588	10739	4333	-1952	--	--	--	-6.58	0.47	1.00	0.95	5.60	0.34	0.08	0.35	
0	1B	-100526	10739	4333	-3818	--	--	--	-8.87	0.63	1.00	0.95	7.31	0.26	0.20	0.45	
0	1C	-74588	10739	2323	-1952	--	--	--	-6.58	0.47	1.00	0.95	5.60	0.34	0.08	0.19	
0	1D	-100526	10739	2323	-3818	--	--	--	-8.87	0.63	1.00	0.95	7.31	0.26	0.20	0.24	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-79604	8574	4302	-2546	--	--	--	-7.02	0.50	1.00	0.76	5.93	0.26	0.10	0.35	
0	1J	-95509	8574	4302	-3225	--	--	--	-8.43	0.60	1.00	0.76	6.98	0.22	0.15	0.41	
0	1K	-79604	8574	2355	-2546	--	--	--	-7.02	0.50	1.00	0.76	5.93	0.26	0.10	0.19	
0	1L	-95509	8574	2355	-3225	--	--	--	-8.43	0.60	1.00	0.76	6.98	0.22	0.15	0.23	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **6** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Pilastroni portico**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 14 Descrizione: Maschio murario n. 14 su corso valdocco
altezza calcolata: 954.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-23379	2099	-156	119	--	--	--	-2.04	0.15	1.00	0.18	2.19	0.17	--	--	
l	1B	-26199	2099	-156	408	--	--	--	-2.29	0.16	1.00	0.18	2.38	0.15	--	--	
l	1C	-23379	2099	-1074	119	--	--	--	-2.04	0.15	1.00	0.18	2.19	0.17	--	--	
l	1D	-26199	2099	-1074	408	--	--	--	-2.29	0.16	1.00	0.18	2.38	0.15	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-23536	1929	-171	158	--	--	--	-2.05	0.15	1.00	0.17	2.20	0.15	--	--	
l	1J	-26042	1929	-171	370	--	--	--	-2.27	0.16	1.00	0.17	2.36	0.14	--	--	
l	1K	-23536	1929	-1059	158	--	--	--	-2.05	0.15	1.00	0.17	2.20	0.15	--	--	
l	1L	-26042	1929	-1059	370	--	--	--	-2.27	0.16	1.00	0.17	2.36	0.14	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-430822	33469	-1494	7311	--	--	--	-5.37	0.38	1.00	0.42	4.69	0.18	--	--	
½	1B	-510065	33469	-1494	10391	--	--	--	-6.36	0.45	1.00	0.42	5.43	0.15	--	--	
½	1C	-430822	33469	-11502	7311	--	--	--	-5.37	0.38	1.00	0.42	4.69	0.18	--	--	
½	1D	-510065	33469	-11502	10391	--	--	--	-6.36	0.45	1.00	0.42	5.43	0.15	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-438708	31163	-1574	9600	--	--	--	-5.47	0.39	1.00	0.39	4.76	0.16	--	--	
½	1J	-502179	31163	-1574	8102	--	--	--	-6.26	0.45	1.00	0.39	5.36	0.15	--	--	
½	1K	-438708	31163	-11422	9600	--	--	--	-5.47	0.39	1.00	0.39	4.76	0.16	--	--	
½	1L	-502179	31163	-11422	8102	--	--	--	-6.26	0.45	1.00	0.39	5.36	0.15	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-81756	5559	4675	-2251	--	--	--	-7.14	0.51	1.00	0.49	6.01	0.16	0.09	0.38	
0	1B	-102746	5559	4675	-3245	--	--	--	-8.97	0.64	1.00	0.49	7.39	0.13	0.17	0.49	
0	1C	-81756	5559	1317	-2251	--	--	--	-7.14	0.51	1.00	0.49	6.01	0.16	0.09	0.11	
0	1D	-102746	5559	1317	-3245	--	--	--	-8.97	0.64	1.00	0.49	7.39	0.13	0.17	0.14	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-84843	5158	4739	-2953	--	--	--	-7.41	0.53	1.00	0.45	6.21	0.14	0.12	0.39	
0	1J	-99658	5158	4739	-2543	--	--	--	-8.70	0.62	1.00	0.45	7.18	0.13	0.12	0.47	
0	1K	-84843	5158	1254	-2953	--	--	--	-7.41	0.53	1.00	0.45	6.21	0.14	0.12	0.10	
0	1L	-99658	5158	1254	-2543	--	--	--	-8.70	0.62	1.00	0.45	7.18	0.13	0.12	0.12	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **6** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Pilastroni portico**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 15 Descrizione: Maschio murario n. 15 su corso Valdocco
altezza calcolata: 954.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-13763	1580	608	-236	--	--	--	-2.17	0.15	1.00	0.25	2.29	0.22	--	--	
l	1B	-14191	1580	608	-256	--	--	--	-2.24	0.16	1.00	0.25	2.34	0.21	--	--	
l	1C	-13763	1580	428	-236	--	--	--	-2.17	0.15	1.00	0.25	2.29	0.22	--	--	
l	1D	-14191	1580	428	-256	--	--	--	-2.24	0.16	1.00	0.25	2.34	0.21	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-13775	1529	611	-238	--	--	--	-2.17	0.15	1.00	0.24	2.29	0.21	--	--	
l	1J	-14179	1529	611	-254	--	--	--	-2.23	0.16	1.00	0.24	2.33	0.21	--	--	
l	1K	-13775	1529	425	-238	--	--	--	-2.17	0.15	1.00	0.24	2.29	0.21	--	--	
l	1L	-14179	1529	425	-254	--	--	--	-2.23	0.16	1.00	0.24	2.33	0.21	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-212485	16541	2728	-161	--	--	--	-4.66	0.33	1.00	0.36	4.15	0.17	--	--	
½	1B	-251701	16541	2728	-469	--	--	--	-5.52	0.39	1.00	0.36	4.80	0.15	--	--	
½	1C	-212485	16541	-5306	-161	--	--	--	-4.66	0.33	1.00	0.36	4.15	0.17	--	--	
½	1D	-251701	16541	-5306	-469	--	--	--	-5.52	0.39	1.00	0.36	4.80	0.15	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-213043	17606	3079	-235	--	--	--	-4.67	0.33	1.00	0.39	4.16	0.19	--	--	
½	1J	-251143	17606	3079	-396	--	--	--	-5.51	0.39	1.00	0.39	4.79	0.16	--	--	
½	1K	-213043	17606	-5656	-235	--	--	--	-4.67	0.33	1.00	0.39	4.16	0.19	--	--	
½	1L	-251143	17606	-5656	-396	--	--	--	-5.51	0.39	1.00	0.39	4.79	0.16	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-33437	1394	1874	0	--	--	--	-5.27	0.38	1.00	0.22	4.61	0.10	0.00	0.27	
0	1B	-47367	1394	1874	0	--	--	--	-7.46	0.53	1.00	0.22	6.25	0.07	0.00	0.28	
0	1C	-33437	1394	-962	0	--	--	--	-5.27	0.38	1.00	0.22	4.61	0.10	0.00	0.14	
0	1D	-47367	1394	-962	0	--	--	--	-7.46	0.53	1.00	0.22	6.25	0.07	0.00	0.15	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-31899	1632	1998	0	--	--	--	-5.02	0.36	1.00	0.26	4.43	0.12	0.00	0.29	
0	1J	-48905	1632	1998	0	--	--	--	-7.70	0.55	1.00	0.26	6.44	0.08	0.00	0.31	
0	1K	-31899	1632	-1087	0	--	--	--	-5.02	0.36	1.00	0.26	4.43	0.12	0.00	0.16	
0	1L	-48905	1632	-1087	0	--	--	--	-7.70	0.55	1.00	0.26	6.44	0.08	0.00	0.17	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **6** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Pilastroni portico**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 16 Descrizione: Maschio murario n. 16 su Via del Carmine
altezza calcolata: 954.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-14920	1194	697	-345	--	--	--	-2.12	0.15	1.00	0.17	2.25	0.15	--	--	
l	1B	-15756	1194	697	-346	--	--	--	-2.24	0.16	1.00	0.17	2.34	0.15	--	--	
l	1C	-14920	1194	587	-345	--	--	--	-2.12	0.15	1.00	0.17	2.25	0.15	--	--	
l	1D	-15756	1194	587	-346	--	--	--	-2.24	0.16	1.00	0.17	2.34	0.15	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-14818	1222	693	-349	--	--	--	-2.10	0.15	1.00	0.17	2.24	0.16	--	--	
l	1J	-15857	1222	693	-341	--	--	--	-2.25	0.16	1.00	0.17	2.35	0.15	--	--	
l	1K	-14818	1222	591	-349	--	--	--	-2.10	0.15	1.00	0.17	2.24	0.16	--	--	
l	1L	-15857	1222	591	-341	--	--	--	-2.25	0.16	1.00	0.17	2.35	0.15	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-192044	16068	-1474	-1609	--	--	--	-3.86	0.28	1.00	0.32	3.56	0.18	--	--	
½	1B	-290488	16068	-1474	-1791	--	--	--	-5.84	0.42	1.00	0.32	5.04	0.13	--	--	
½	1C	-192044	16068	-4751	-1609	--	--	--	-3.86	0.28	1.00	0.32	3.56	0.18	--	--	
½	1D	-290488	16068	-4751	-1791	--	--	--	-5.84	0.42	1.00	0.32	5.04	0.13	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-187175	17562	-1865	-1784	--	--	--	-3.77	0.27	1.00	0.35	3.48	0.20	--	--	
½	1J	-295356	17562	-1865	-1616	--	--	--	-5.94	0.42	1.00	0.35	5.12	0.14	--	--	
½	1K	-187175	17562	-4360	-1784	--	--	--	-3.77	0.27	1.00	0.35	3.48	0.20	--	--	
½	1L	-295356	17562	-4360	-1616	--	--	--	-5.94	0.42	1.00	0.35	5.12	0.14	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-38771	2164	1771	0	--	--	--	-5.51	0.39	1.00	0.31	4.79	0.13	0.00	0.23	
0	1B	-60300	2164	1771	0	--	--	--	-8.56	0.61	1.00	0.31	7.08	0.09	0.00	0.28	
0	1C	-38771	2164	658	0	--	--	--	-5.51	0.39	1.00	0.31	4.79	0.13	0.00	0.08	
0	1D	-60300	2164	658	0	--	--	--	-8.56	0.61	1.00	0.31	7.08	0.09	0.00	0.10	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-37144	2425	1631	0	--	--	--	-5.28	0.38	1.00	0.34	4.62	0.15	0.00	0.21	
0	1J	-61926	2425	1631	0	--	--	--	-8.80	0.63	1.00	0.34	7.26	0.09	0.00	0.27	
0	1K	-37144	2425	798	0	--	--	--	-5.28	0.38	1.00	0.34	4.62	0.15	0.00	0.10	
0	1L	-61926	2425	798	0	--	--	--	-8.80	0.63	1.00	0.34	7.26	0.09	0.00	0.13	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **6** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Pilastroni portico**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 17 Descrizione: Maschio murario n. 17 su via del Carmine
altezza calcolata: 954.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	1A	-23528	1845	-731	317	--	--	--	-1.98	0.14	1.00	0.16	2.15	0.14	--	--	
l	1B	-24748	1845	-731	288	--	--	--	-2.09	0.15	1.00	0.16	2.22	0.14	--	--	
l	1C	-23528	1845	-1062	317	--	--	--	-1.98	0.14	1.00	0.16	2.15	0.14	--	--	
l	1D	-24748	1845	-1062	288	--	--	--	-2.09	0.15	1.00	0.16	2.22	0.14	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-23530	1764	-684	347	--	--	--	-1.98	0.14	1.00	0.15	2.15	0.14	--	--	
l	1J	-24745	1764	-684	258	--	--	--	-2.08	0.15	1.00	0.15	2.22	0.13	--	--	
l	1K	-23530	1764	-1108	347	--	--	--	-1.98	0.14	1.00	0.15	2.15	0.14	--	--	
l	1L	-24745	1764	-1108	258	--	--	--	-2.08	0.15	1.00	0.15	2.22	0.13	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-374665	44552	-6307	2000	--	--	--	-4.50	0.32	1.00	0.54	4.03	0.27	--	--	
½	1B	-561173	44552	-6307	8060	--	--	--	-6.74	0.48	1.00	0.54	5.71	0.19	--	--	
½	1C	-374665	44552	-9994	2000	--	--	--	-4.50	0.32	1.00	0.54	4.03	0.27	--	--	
½	1D	-561173	44552	-9994	8060	--	--	--	-6.74	0.48	1.00	0.54	5.71	0.19	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-366345	46293	-6468	1797	--	--	--	-4.40	0.31	1.00	0.56	3.96	0.28	--	--	
½	1J	-569493	46293	-6468	8262	--	--	--	-6.84	0.49	1.00	0.56	5.79	0.19	--	--	
½	1K	-366345	46293	-9833	1797	--	--	--	-4.40	0.31	1.00	0.56	3.96	0.28	--	--	
½	1L	-569493	46293	-9833	8262	--	--	--	-6.84	0.49	1.00	0.56	5.79	0.19	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-63154	7663	4711	-708	--	--	--	-5.32	0.38	1.00	0.65	4.65	0.28	0.03	0.36	
0	1B	-121187	7663	4711	-1336	--	--	--	-10.21	0.73	1.00	0.65	8.32	0.16	0.10	0.73	
0	1C	-63154	7663	3613	-708	--	--	--	-5.32	0.38	1.00	0.65	4.65	0.28	0.03	0.28	
0	1D	-121187	7663	3613	-1336	--	--	--	-10.21	0.73	1.00	0.65	8.32	0.16	0.10	0.56	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-60579	8031	4615	-708	--	--	--	-5.10	0.36	1.00	0.68	4.49	0.30	0.03	0.36	
0	1J	-123762	8031	4615	-1336	--	--	--	-10.43	0.74	1.00	0.68	8.48	0.16	0.11	0.80	
0	1K	-60579	8031	3709	-708	--	--	--	-5.10	0.36	1.00	0.68	4.49	0.30	0.03	0.29	
0	1L	-123762	8031	3709	-1336	--	--	--	-10.43	0.74	1.00	0.68	8.48	0.16	0.11	0.65	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **6** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Pilastroni portico**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 18 Descrizione: Maschio murario n. 18 su via del Carmine
altezza calcolata: 954.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-23608	554	-1052	0	--	--	--	-1.96	0.14	1.00	0.05	2.13	0.04	--	--	
l	1B	-24708	554	-1052	0	--	--	--	-2.05	0.15	1.00	0.05	2.20	0.04	--	--	
l	1C	-23608	554	-1407	0	--	--	--	-1.96	0.14	1.00	0.05	2.13	0.04	--	--	
l	1D	-24708	554	-1407	0	--	--	--	-2.05	0.15	1.00	0.05	2.20	0.04	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-23694	451	-1010	0	--	--	--	-1.97	0.14	1.00	0.04	2.14	0.04	--	--	
l	1J	-24622	451	-1010	0	--	--	--	-2.05	0.15	1.00	0.04	2.19	0.03	--	--	
l	1K	-23694	451	-1450	0	--	--	--	-1.97	0.14	1.00	0.04	2.14	0.04	--	--	
l	1L	-24622	451	-1450	0	--	--	--	-2.05	0.15	1.00	0.04	2.19	0.03	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-411631	28287	-5450	-2	--	--	--	-4.56	0.33	1.00	0.31	4.08	0.15	--	--	
½	1B	-607412	28287	-5450	-3	--	--	--	-6.73	0.48	1.00	0.31	5.71	0.11	--	--	
½	1C	-411631	28287	-8712	-2	--	--	--	-4.56	0.33	1.00	0.31	4.08	0.15	--	--	
½	1D	-607412	28287	-8712	-3	--	--	--	-6.73	0.48	1.00	0.31	5.71	0.11	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-401627	29912	-5102	-2	--	--	--	-4.45	0.32	1.00	0.33	4.00	0.17	--	--	
½	1J	-617417	29912	-5102	-3	--	--	--	-6.84	0.49	1.00	0.33	5.79	0.11	--	--	
½	1K	-401627	29912	-9061	-2	--	--	--	-4.45	0.32	1.00	0.33	4.00	0.17	--	--	
½	1L	-617417	29912	-9061	-3	--	--	--	-6.84	0.49	1.00	0.33	5.79	0.11	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-63955	11352	5851	-1435	--	--	--	-5.31	0.38	1.00	0.94	4.64	0.41	0.05	0.44	
0	1B	-118934	11352	5851	-4436	--	--	--	-9.88	0.71	1.00	0.94	8.07	0.23	0.27	0.77	
0	1C	-63955	11352	5090	-1435	--	--	--	-5.31	0.38	1.00	0.94	4.64	0.41	0.05	0.38	
0	1D	-118934	11352	5090	-4436	--	--	--	-9.88	0.71	1.00	0.94	8.07	0.23	0.27	0.67	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-61444	11904	5914	-1218	--	--	--	-5.10	0.36	1.00	0.99	4.49	0.44	0.04	0.45	
0	1J	-121446	11904	5914	-4653	--	--	--	-10.09	0.72	1.00	0.99	8.23	0.24	0.31	0.85	
0	1K	-61444	11904	5027	-1218	--	--	--	-5.10	0.36	1.00	0.99	4.49	0.44	0.04	0.38	
0	1L	-121446	11904	5027	-4653	--	--	--	-10.09	0.72	1.00	0.99	8.23	0.24	0.31	0.73	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **6** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Pilastroni portico**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cm^q f_{vk0} : **0.66** kg/cm^q
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 19 Descrizione: Maschio murario n. 19 su Via Del Carmine
altezza calcolata: 954.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-22419	3183	265	0	--	--	--	-2.24	0.16	1.00	0.32	2.34	0.27	--	--	
l	1B	-27697	3183	265	0	--	--	--	-2.76	0.20	1.00	0.32	2.73	0.23	--	--	
l	1C	-22419	3183	-496	0	--	--	--	-2.24	0.16	1.00	0.32	2.34	0.27	--	--	
l	1D	-27697	3183	-496	0	--	--	--	-2.76	0.20	1.00	0.32	2.73	0.23	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-22096	3172	317	0	--	--	--	-2.21	0.16	1.00	0.32	2.31	0.27	--	--	
l	1J	-28020	3172	317	0	--	--	--	-2.80	0.20	1.00	0.32	2.76	0.23	--	--	
l	1K	-22096	3172	-548	0	--	--	--	-2.21	0.16	1.00	0.32	2.31	0.27	--	--	
l	1L	-28020	3172	-548	0	--	--	--	-2.80	0.20	1.00	0.32	2.76	0.23	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-333662	32534	-2796	2	--	--	--	-4.44	0.32	1.00	0.43	3.99	0.22	--	--	
½	1B	-481555	32534	-2796	2	--	--	--	-6.41	0.46	1.00	0.43	5.47	0.16	--	--	
½	1C	-333662	32534	-6773	2	--	--	--	-4.44	0.32	1.00	0.43	3.99	0.22	--	--	
½	1D	-481555	32534	-6773	2	--	--	--	-6.41	0.46	1.00	0.43	5.47	0.16	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-327241	34547	-2284	2	--	--	--	-4.35	0.31	1.00	0.46	3.93	0.23	--	--	
½	1J	-487976	34547	-2284	2	--	--	--	-6.49	0.46	1.00	0.46	5.53	0.17	--	--	
½	1K	-327241	34547	-7286	2	--	--	--	-4.35	0.31	1.00	0.46	3.93	0.23	--	--	
½	1L	-487976	34547	-7286	2	--	--	--	-6.49	0.46	1.00	0.46	5.53	0.17	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-38208	5302	3501	-975	--	--	--	-3.81	0.27	1.00	0.53	3.52	0.30	0.06	0.36	
0	1B	-66749	5302	3501	-6802	--	--	--	-6.66	0.48	1.00	0.53	5.66	0.19	0.35	0.32	
0	1C	-38208	5302	2626	-975	--	--	--	-3.81	0.27	1.00	0.53	3.52	0.30	0.06	0.27	
0	1D	-66749	5302	2626	-6802	--	--	--	-6.66	0.48	1.00	0.53	5.66	0.19	0.35	0.24	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-37146	5574	3623	-501	--	--	--	-3.71	0.26	1.00	0.56	3.44	0.32	0.03	0.38	
0	1J	-67810	5574	3623	-7276	--	--	--	-6.77	0.48	1.00	0.56	5.74	0.19	0.37	0.33	
0	1K	-37146	5574	2504	-501	--	--	--	-3.71	0.26	1.00	0.56	3.44	0.32	0.03	0.26	
0	1L	-67810	5574	2504	-7276	--	--	--	-6.77	0.48	1.00	0.56	5.74	0.19	0.37	0.23	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **1** Descrizione: Maschio murario n. 1 su corso valdocco
altezza calcolata: **408.00** cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-8440	1106	152	0	--	--	--	-1.23	0.09	1.00	0.16	1.59	0.20	--	--	
l	1B	-10810	1106	152	0	--	--	--	-1.58	0.11	1.00	0.16	1.85	0.18	--	--	
l	1C	-8440	1106	-128	0	--	--	--	-1.23	0.09	1.00	0.16	1.59	0.20	--	--	
l	1D	-10810	1106	-128	0	--	--	--	-1.58	0.11	1.00	0.16	1.85	0.18	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-8572	891	86	0	--	--	--	-1.25	0.09	1.00	0.13	1.60	0.16	--	--	
l	1J	-10678	891	86	0	--	--	--	-1.56	0.11	1.00	0.13	1.83	0.14	--	--	
l	1K	-8572	891	-62	0	--	--	--	-1.25	0.09	1.00	0.13	1.60	0.16	--	--	
l	1L	-10678	891	-62	0	--	--	--	-1.56	0.11	1.00	0.13	1.83	0.14	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-28609	2847	803	-91	--	--	--	-1.97	0.14	1.00	0.20	2.14	0.18	--	--	
½	1B	-37893	2847	803	-237	--	--	--	-2.61	0.19	1.00	0.20	2.62	0.15	--	--	
½	1C	-28609	2847	-1540	-91	--	--	--	-1.97	0.14	1.00	0.20	2.14	0.18	--	--	
½	1D	-37893	2847	-1540	-237	--	--	--	-2.61	0.19	1.00	0.20	2.62	0.15	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-30341	2112	205	-101	--	--	--	-2.09	0.15	1.00	0.15	2.23	0.13	--	--	
½	1J	-36162	2112	205	-227	--	--	--	-2.49	0.18	1.00	0.15	2.53	0.12	--	--	
½	1K	-30341	2112	-942	-101	--	--	--	-2.09	0.15	1.00	0.15	2.23	0.13	--	--	
½	1L	-36162	2112	-942	-227	--	--	--	-2.49	0.18	1.00	0.15	2.53	0.12	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-13973	888	1044	0	--	--	--	-2.04	0.15	1.00	0.13	2.19	0.12	0.00	0.20	
0	1B	-19325	888	1044	0	--	--	--	-2.82	0.20	1.00	0.13	2.77	0.09	0.00	0.16	
0	1C	-13973	888	-743	0	--	--	--	-2.04	0.15	1.00	0.13	2.19	0.12	0.00	0.14	
0	1D	-19325	888	-743	0	--	--	--	-2.82	0.20	1.00	0.13	2.77	0.09	0.00	0.11	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-15342	706	586	0	--	--	--	-2.24	0.16	1.00	0.10	2.34	0.09	0.00	0.10	
0	1J	-17956	706	586	0	--	--	--	-2.62	0.19	1.00	0.10	2.62	0.08	0.00	0.09	
0	1K	-15342	706	-286	0	--	--	--	-2.24	0.16	1.00	0.10	2.34	0.09	0.00	0.05	
0	1L	-17956	706	-286	0	--	--	--	-2.62	0.19	1.00	0.10	2.62	0.08	0.00	0.05	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **2** Descrizione: Maschio murario n. 2 su corso Valdocco
altezza calcolata: **408.00** cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-57529	6132	-3939	-515	--	--	--	-1.99	0.14	1.00	0.21	2.15	0.20	--	--	
l	1B	-67125	6132	-3939	-452	--	--	--	-2.32	0.17	1.00	0.21	2.40	0.18	--	--	
l	1C	-57529	6132	-10000	-515	--	--	--	-1.99	0.14	1.00	0.21	2.15	0.20	--	--	
l	1D	-67125	6132	-10000	-452	--	--	--	-2.32	0.17	1.00	0.21	2.40	0.18	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-59978	5410	-5409	-499	--	--	--	-2.07	0.15	1.00	0.19	2.22	0.17	--	--	
l	1J	-64676	5410	-5409	-467	--	--	--	-2.24	0.16	1.00	0.19	2.34	0.16	--	--	
l	1K	-59978	5410	-8531	-499	--	--	--	-2.07	0.15	1.00	0.19	2.22	0.17	--	--	
l	1L	-64676	5410	-8531	-467	--	--	--	-2.24	0.16	1.00	0.19	2.34	0.16	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-151159	2856	1089	-9242	--	--	--	-2.61	0.19	1.00	0.05	2.62	0.04	--	--	
½	1B	-176471	2856	1089	-1723	--	--	--	-3.05	0.22	1.00	0.05	2.95	0.03	--	--	
½	1C	-151159	2856	-3442	-9242	--	--	--	-2.61	0.19	1.00	0.05	2.62	0.04	--	--	
½	1D	-176471	2856	-3442	-1723	--	--	--	-3.05	0.22	1.00	0.05	2.95	0.03	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-155389	2912	-38	-7109	--	--	--	-2.69	0.19	1.00	0.05	2.67	0.04	--	--	
½	1J	-172240	2912	-38	-3856	--	--	--	-2.98	0.21	1.00	0.05	2.89	0.03	--	--	
½	1K	-155389	2912	-2315	-7109	--	--	--	-2.69	0.19	1.00	0.05	2.67	0.04	--	--	
½	1L	-172240	2912	-2315	-3856	--	--	--	-2.98	0.21	1.00	0.05	2.89	0.03	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-86415	1907	9963	-2429	--	--	--	-2.99	0.21	1.00	0.07	2.90	0.05	0.03	0.29	
0	1B	-96314	1907	9963	-1909	--	--	--	-3.33	0.24	1.00	0.07	3.16	0.04	0.02	0.27	
0	1C	-86415	1907	6578	-2429	--	--	--	-2.99	0.21	1.00	0.07	2.90	0.05	0.03	0.19	
0	1D	-96314	1907	6578	-1909	--	--	--	-3.33	0.24	1.00	0.07	3.16	0.04	0.02	0.18	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-88921	1882	9110	-2318	--	--	--	-3.07	0.22	1.00	0.07	2.97	0.04	0.03	0.26	
0	1J	-93808	1882	9110	-2020	--	--	--	-3.24	0.23	1.00	0.07	3.09	0.04	0.02	0.25	
0	1K	-88921	1882	7430	-2318	--	--	--	-3.07	0.22	1.00	0.07	2.97	0.04	0.03	0.21	
0	1L	-93808	1882	7430	-2020	--	--	--	-3.24	0.23	1.00	0.07	3.09	0.04	0.02	0.21	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **3** Descrizione: Maschio murario n. 3 su corso valdocco
altezza calcolata: **408.00** cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-29107	3284	-5078	-89	--	--	--	-2.33	0.17	1.00	0.26	2.41	0.22	--	--	
l	1B	-33264	3284	-5078	-66	--	--	--	-2.67	0.19	1.00	0.26	2.66	0.20	--	--	
l	1C	-29107	3284	-6998	-89	--	--	--	-2.33	0.17	1.00	0.26	2.41	0.22	--	--	
l	1D	-33264	3284	-6998	-66	--	--	--	-2.67	0.19	1.00	0.26	2.66	0.20	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-30172	3631	-5540	-82	--	--	--	-2.42	0.17	1.00	0.29	2.48	0.24	--	--	
l	1J	-32199	3631	-5540	-73	--	--	--	-2.58	0.18	1.00	0.29	2.60	0.22	--	--	
l	1K	-30172	3631	-6535	-82	--	--	--	-2.42	0.17	1.00	0.29	2.48	0.24	--	--	
l	1L	-32199	3631	-6535	-73	--	--	--	-2.58	0.18	1.00	0.29	2.60	0.22	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-86888	1885	-991	-34	--	--	--	-3.49	0.25	1.00	0.08	3.27	0.05	--	--	
½	1B	-97128	1885	-991	444	--	--	--	-3.90	0.28	1.00	0.08	3.58	0.04	--	--	
½	1C	-86888	1885	-4351	-34	--	--	--	-3.49	0.25	1.00	0.08	3.27	0.05	--	--	
½	1D	-97128	1885	-4351	444	--	--	--	-3.90	0.28	1.00	0.08	3.58	0.04	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-86966	2034	-1815	141	--	--	--	-3.49	0.25	1.00	0.08	3.28	0.05	--	--	
½	1J	-97050	2034	-1815	269	--	--	--	-3.89	0.28	1.00	0.08	3.58	0.05	--	--	
½	1K	-86966	2034	-3527	141	--	--	--	-3.49	0.25	1.00	0.08	3.28	0.05	--	--	
½	1L	-97050	2034	-3527	269	--	--	--	-3.89	0.28	1.00	0.08	3.58	0.05	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-48399	1221	8029	-301	--	--	--	-3.88	0.28	1.00	0.10	3.57	0.05	0.01	0.55	
0	1B	-51752	1221	8029	-290	--	--	--	-4.15	0.30	1.00	0.10	3.77	0.05	0.01	0.53	
0	1C	-48399	1221	3365	-301	--	--	--	-3.88	0.28	1.00	0.10	3.57	0.05	0.01	0.23	
0	1D	-51752	1221	3365	-290	--	--	--	-4.15	0.30	1.00	0.10	3.77	0.05	0.01	0.22	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-49250	1216	6846	-301	--	--	--	-3.95	0.28	1.00	0.10	3.62	0.05	0.01	0.46	
0	1J	-50901	1216	6846	-289	--	--	--	-4.08	0.29	1.00	0.10	3.72	0.05	0.01	0.46	
0	1K	-49250	1216	4547	-301	--	--	--	-3.95	0.28	1.00	0.10	3.62	0.05	0.01	0.31	
0	1L	-50901	1216	4547	-289	--	--	--	-4.08	0.29	1.00	0.10	3.72	0.05	0.01	0.30	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **4** Descrizione: Maschio murario n. 4 su corso valdocco
altezza calcolata: **408.00** cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-67825	6324	-7142	-181	--	--	--	-2.25	0.16	1.00	0.21	2.35	0.18	--	--	
l	1B	-74527	6324	-7142	-181	--	--	--	-2.48	0.18	1.00	0.21	2.52	0.17	--	--	
l	1C	-67825	6324	-9976	-181	--	--	--	-2.25	0.16	1.00	0.21	2.35	0.18	--	--	
l	1D	-74527	6324	-9976	-181	--	--	--	-2.48	0.18	1.00	0.21	2.52	0.17	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-68994	6819	-7710	-112	--	--	--	-2.29	0.16	1.00	0.23	2.38	0.19	--	--	
l	1J	-73358	6819	-7710	-250	--	--	--	-2.44	0.17	1.00	0.23	2.49	0.18	--	--	
l	1K	-68994	6819	-9407	-112	--	--	--	-2.29	0.16	1.00	0.23	2.38	0.19	--	--	
l	1L	-73358	6819	-9407	-250	--	--	--	-2.44	0.17	1.00	0.23	2.49	0.18	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-181350	4102	-1388	517	--	--	--	-3.01	0.22	1.00	0.07	2.92	0.05	--	--	
½	1B	-196461	4102	-1388	-1476	--	--	--	-3.26	0.23	1.00	0.07	3.11	0.04	--	--	
½	1C	-181350	4102	-8683	517	--	--	--	-3.01	0.22	1.00	0.07	2.92	0.05	--	--	
½	1D	-196461	4102	-8683	-1476	--	--	--	-3.26	0.23	1.00	0.07	3.11	0.04	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-181334	4462	-2208	327	--	--	--	-3.01	0.22	1.00	0.07	2.92	0.05	--	--	
½	1J	-196477	4462	-2208	-1287	--	--	--	-3.26	0.23	1.00	0.07	3.11	0.05	--	--	
½	1K	-181334	4462	-7863	327	--	--	--	-3.01	0.22	1.00	0.07	2.92	0.05	--	--	
½	1L	-196477	4462	-7863	-1287	--	--	--	-3.26	0.23	1.00	0.07	3.11	0.05	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-101967	2702	11215	-1177	--	--	--	-3.39	0.24	1.00	0.09	3.20	0.06	0.01	0.29	
0	1B	-106614	2702	11215	-1167	--	--	--	-3.54	0.25	1.00	0.09	3.32	0.05	0.01	0.28	
0	1C	-101967	2702	1362	-1177	--	--	--	-3.39	0.24	1.00	0.09	3.20	0.06	0.01	0.04	
0	1D	-106614	2702	1362	-1167	--	--	--	-3.54	0.25	1.00	0.09	3.32	0.05	0.01	0.03	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-103040	2646	9030	-1196	--	--	--	-3.42	0.24	1.00	0.09	3.23	0.05	0.01	0.23	
0	1J	-105541	2646	9030	-1148	--	--	--	-3.51	0.25	1.00	0.09	3.29	0.05	0.01	0.23	
0	1K	-103040	2646	3546	-1196	--	--	--	-3.42	0.24	1.00	0.09	3.23	0.05	0.01	0.09	
0	1L	-105541	2646	3546	-1148	--	--	--	-3.51	0.25	1.00	0.09	3.29	0.05	0.01	0.09	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **5** Descrizione: **Maschio murario n. 5 su corso Valdocco**
altezza calcolata: **408.00** cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-36197	4227	-4379	277	--	--	--	-2.41	0.17	1.00	0.28	2.47	0.23	--	--	
l	1B	-39472	4227	-4379	304	--	--	--	-2.63	0.19	1.00	0.28	2.63	0.21	--	--	
l	1C	-36197	4227	-8609	277	--	--	--	-2.41	0.17	1.00	0.28	2.47	0.23	--	--	
l	1D	-39472	4227	-8609	304	--	--	--	-2.63	0.19	1.00	0.28	2.63	0.21	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-36685	4745	-4978	314	--	--	--	-2.44	0.17	1.00	0.32	2.49	0.25	--	--	
l	1J	-38985	4745	-4978	267	--	--	--	-2.59	0.19	1.00	0.32	2.61	0.24	--	--	
l	1K	-36685	4745	-8010	314	--	--	--	-2.44	0.17	1.00	0.32	2.49	0.25	--	--	
l	1L	-38985	4745	-8010	267	--	--	--	-2.59	0.19	1.00	0.32	2.61	0.24	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-104291	2266	1478	622	--	--	--	-3.47	0.25	1.00	0.08	3.26	0.05	--	--	
½	1B	-114550	2266	1478	-30	--	--	--	-3.81	0.27	1.00	0.08	3.52	0.04	--	--	
½	1C	-104291	2266	-7970	622	--	--	--	-3.47	0.25	1.00	0.08	3.26	0.05	--	--	
½	1D	-114550	2266	-7970	-30	--	--	--	-3.81	0.27	1.00	0.08	3.52	0.04	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-103242	2443	-383	568	--	--	--	-3.44	0.25	1.00	0.08	3.24	0.05	--	--	
½	1J	-115598	2443	-383	25	--	--	--	-3.85	0.27	1.00	0.08	3.55	0.05	--	--	
½	1K	-103242	2443	-6110	568	--	--	--	-3.44	0.25	1.00	0.08	3.24	0.05	--	--	
½	1L	-115598	2443	-6110	25	--	--	--	-3.85	0.27	1.00	0.08	3.55	0.05	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-58750	1667	10224	171	--	--	--	-3.91	0.28	1.00	0.11	3.59	0.06	0.01	0.58	
0	1B	-60477	1667	10224	199	--	--	--	-4.02	0.29	1.00	0.11	3.68	0.06	0.01	0.57	
0	1C	-58750	1667	265	171	--	--	--	-3.91	0.28	1.00	0.11	3.59	0.06	0.01	0.01	
0	1D	-60477	1667	265	199	--	--	--	-4.02	0.29	1.00	0.11	3.68	0.06	0.01	0.01	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-59063	1694	8139	171	--	--	--	-3.93	0.28	1.00	0.11	3.61	0.06	0.01	0.46	
0	1J	-60164	1694	8139	198	--	--	--	-4.00	0.29	1.00	0.11	3.66	0.06	0.01	0.45	
0	1K	-59063	1694	2350	171	--	--	--	-3.93	0.28	1.00	0.11	3.61	0.06	0.01	0.13	
0	1L	-60164	1694	2350	198	--	--	--	-4.00	0.29	1.00	0.11	3.66	0.06	0.01	0.13	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **6** Descrizione: Maschio murario n. 6 su corso Valdocco
altezza calcolata: **408.00** cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-69056	7257	-1664	-83	--	--	--	-2.27	0.16	1.00	0.24	2.36	0.20	--	--	
l	1B	-73958	7257	-1664	-618	--	--	--	-2.43	0.17	1.00	0.24	2.48	0.19	--	--	
l	1C	-69056	7257	-13518	-83	--	--	--	-2.27	0.16	1.00	0.24	2.36	0.20	--	--	
l	1D	-73958	7257	-13518	-618	--	--	--	-2.43	0.17	1.00	0.24	2.48	0.19	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-69060	7889	-3640	-218	--	--	--	-2.27	0.16	1.00	0.26	2.36	0.22	--	--	
l	1J	-73954	7889	-3640	-482	--	--	--	-2.43	0.17	1.00	0.26	2.48	0.21	--	--	
l	1K	-69060	7889	-11542	-218	--	--	--	-2.27	0.16	1.00	0.26	2.36	0.22	--	--	
l	1L	-73954	7889	-11542	-482	--	--	--	-2.43	0.17	1.00	0.26	2.48	0.21	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-182082	4911	10973	155	--	--	--	-2.99	0.21	1.00	0.08	2.90	0.06	--	--	
½	1B	-198840	4911	10973	-1381	--	--	--	-3.26	0.23	1.00	0.08	3.11	0.05	--	--	
½	1C	-182082	4911	-15538	155	--	--	--	-2.99	0.21	1.00	0.08	2.90	0.06	--	--	
½	1D	-198840	4911	-15538	-1381	--	--	--	-3.26	0.23	1.00	0.08	3.11	0.05	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-181066	5244	5772	32	--	--	--	-2.97	0.21	1.00	0.09	2.89	0.06	--	--	
½	1J	-199856	5244	5772	-1258	--	--	--	-3.28	0.23	1.00	0.09	3.12	0.06	--	--	
½	1K	-181066	5244	-10337	32	--	--	--	-2.97	0.21	1.00	0.09	2.89	0.06	--	--	
½	1L	-199856	5244	-10337	-1258	--	--	--	-3.28	0.23	1.00	0.09	3.12	0.06	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-103828	3035	13412	-90	--	--	--	-3.41	0.24	1.00	0.10	3.22	0.06	0.00	0.34	
0	1B	-106511	3035	13412	-151	--	--	--	-3.50	0.25	1.00	0.10	3.28	0.06	0.00	0.34	
0	1C	-103828	3035	3153	-90	--	--	--	-3.41	0.24	1.00	0.10	3.22	0.06	0.00	0.08	
0	1D	-106511	3035	3153	-151	--	--	--	-3.50	0.25	1.00	0.10	3.28	0.06	0.00	0.08	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-104442	3076	11711	-156	--	--	--	-3.43	0.24	1.00	0.10	3.23	0.06	0.00	0.30	
0	1J	-105898	3076	11711	-85	--	--	--	-3.48	0.25	1.00	0.10	3.27	0.06	0.00	0.29	
0	1K	-104442	3076	4854	-156	--	--	--	-3.43	0.24	1.00	0.10	3.23	0.06	0.00	0.12	
0	1L	-105898	3076	4854	-85	--	--	--	-3.48	0.25	1.00	0.10	3.27	0.06	0.00	0.12	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **7** Descrizione: **Maschio murario n. 7 su corso Valdocco**
altezza calcolata: **408.00** cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-38448	5041	-3656	-422	--	--	--	-2.44	0.17	1.00	0.32	2.49	0.26	--	--	
l	1B	-40763	5041	-3656	-593	--	--	--	-2.58	0.18	1.00	0.32	2.60	0.25	--	--	
l	1C	-38448	5041	-10222	-422	--	--	--	-2.44	0.17	1.00	0.32	2.49	0.26	--	--	
l	1D	-40763	5041	-10222	-593	--	--	--	-2.58	0.18	1.00	0.32	2.60	0.25	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-38555	5749	-4844	-452	--	--	--	-2.44	0.17	1.00	0.36	2.49	0.29	--	--	
l	1J	-40656	5749	-4844	-563	--	--	--	-2.58	0.18	1.00	0.36	2.59	0.28	--	--	
l	1K	-38555	5749	-9034	-452	--	--	--	-2.44	0.17	1.00	0.36	2.49	0.29	--	--	
l	1L	-40656	5749	-9034	-563	--	--	--	-2.58	0.18	1.00	0.36	2.59	0.28	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-106855	2867	5478	-715	--	--	--	-3.39	0.24	1.00	0.09	3.20	0.06	--	--	
½	1B	-121451	2867	5478	-1209	--	--	--	-3.85	0.27	1.00	0.09	3.55	0.05	--	--	
½	1C	-106855	2867	-9239	-715	--	--	--	-3.39	0.24	1.00	0.09	3.20	0.06	--	--	
½	1D	-121451	2867	-9239	-1209	--	--	--	-3.85	0.27	1.00	0.09	3.55	0.05	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-105384	3136	3132	-675	--	--	--	-3.34	0.24	1.00	0.10	3.16	0.06	--	--	
½	1J	-122923	3136	3132	-1249	--	--	--	-3.89	0.28	1.00	0.10	3.58	0.06	--	--	
½	1K	-105384	3136	-6893	-675	--	--	--	-3.34	0.24	1.00	0.10	3.16	0.06	--	--	
½	1L	-122923	3136	-6893	-1249	--	--	--	-3.89	0.28	1.00	0.10	3.58	0.06	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-61125	2195	11648	-231	--	--	--	-3.87	0.28	1.00	0.14	3.57	0.08	0.01	0.63	
0	1B	-63347	2195	11648	-395	--	--	--	-4.01	0.29	1.00	0.14	3.67	0.08	0.01	0.62	
0	1C	-61125	2195	2340	-231	--	--	--	-3.87	0.28	1.00	0.14	3.57	0.08	0.01	0.13	
0	1D	-63347	2195	2340	-395	--	--	--	-4.01	0.29	1.00	0.14	3.67	0.08	0.01	0.12	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-61306	2316	9888	-232	--	--	--	-3.88	0.28	1.00	0.15	3.57	0.08	0.01	0.53	
0	1J	-63166	2316	9888	-394	--	--	--	-4.00	0.29	1.00	0.15	3.66	0.08	0.01	0.52	
0	1K	-61306	2316	4101	-232	--	--	--	-3.88	0.28	1.00	0.15	3.57	0.08	0.01	0.22	
0	1L	-63166	2316	4101	-394	--	--	--	-4.00	0.29	1.00	0.15	3.66	0.08	0.01	0.22	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **8** Descrizione: Maschio murario n. 8 su corso valdocco
altezza calcolata: **408.00** cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	1A	-63565	8628	-410	-1196	--	--	--	-2.10	0.15	1.00	0.28	2.23	0.26	--	--	
l	1B	-71102	8628	-410	-1823	--	--	--	-2.35	0.17	1.00	0.28	2.42	0.24	--	--	
l	1C	-63565	8628	-14799	-1196	--	--	--	-2.10	0.15	1.00	0.28	2.23	0.26	--	--	
l	1D	-71102	8628	-14799	-1823	--	--	--	-2.35	0.17	1.00	0.28	2.42	0.24	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-64136	9365	-3105	-1373	--	--	--	-2.12	0.15	1.00	0.31	2.25	0.28	--	--	
l	1J	-70530	9365	-3105	-1646	--	--	--	-2.33	0.17	1.00	0.31	2.41	0.26	--	--	
l	1K	-64136	9365	-12104	-1373	--	--	--	-2.12	0.15	1.00	0.31	2.25	0.28	--	--	
l	1L	-70530	9365	-12104	-1646	--	--	--	-2.33	0.17	1.00	0.31	2.41	0.26	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-163405	7506	9305	2382	--	--	--	-2.70	0.19	1.00	0.12	2.68	0.09	--	--	
½	1B	-199037	7506	9305	-9928	--	--	--	-3.29	0.23	1.00	0.12	3.12	0.08	--	--	
½	1C	-163405	7506	-10232	2382	--	--	--	-2.70	0.19	1.00	0.12	2.68	0.09	--	--	
½	1D	-199037	7506	-10232	-9928	--	--	--	-3.29	0.23	1.00	0.12	3.12	0.08	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-164185	7871	6751	1657	--	--	--	-2.71	0.19	1.00	0.13	2.69	0.10	--	--	
½	1J	-198257	7871	6751	-9203	--	--	--	-3.27	0.23	1.00	0.13	3.11	0.08	--	--	
½	1K	-164185	7871	-7679	1657	--	--	--	-2.71	0.19	1.00	0.13	2.69	0.10	--	--	
½	1L	-198257	7871	-7679	-9203	--	--	--	-3.27	0.23	1.00	0.13	3.11	0.08	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-95862	3842	13181	973	--	--	--	-3.17	0.23	1.00	0.13	3.03	0.08	0.01	0.35	
0	1B	-105124	3842	13181	-606	--	--	--	-3.47	0.25	1.00	0.13	3.26	0.08	0.01	0.33	
0	1C	-95862	3842	5681	973	--	--	--	-3.17	0.23	1.00	0.13	3.03	0.08	0.01	0.15	
0	1D	-105124	3842	5681	-606	--	--	--	-3.47	0.25	1.00	0.13	3.26	0.08	0.01	0.14	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-96800	4019	12199	579	--	--	--	-3.20	0.23	1.00	0.13	3.06	0.09	0.01	0.33	
0	1J	-104186	4019	12199	-213	--	--	--	-3.44	0.25	1.00	0.13	3.24	0.08	0.00	0.31	
0	1K	-96800	4019	6663	579	--	--	--	-3.20	0.23	1.00	0.13	3.06	0.09	0.01	0.18	
0	1L	-104186	4019	6663	-213	--	--	--	-3.44	0.25	1.00	0.13	3.24	0.08	0.00	0.17	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **9** Descrizione: Maschio murario n. 9 su corso valdocco
altezza calcolata: **408.00** cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-11399	2659	625	0	--	--	--	-1.23	0.09	1.00	0.29	1.58	0.36	--	--	
l	1B	-16967	2659	625	0	--	--	--	-1.83	0.13	1.00	0.29	2.04	0.28	--	--	
l	1C	-11399	2659	-916	0	--	--	--	-1.23	0.09	1.00	0.29	1.58	0.36	--	--	
l	1D	-16967	2659	-916	0	--	--	--	-1.83	0.13	1.00	0.29	2.04	0.28	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-12397	2990	350	0	--	--	--	-1.34	0.10	1.00	0.32	1.66	0.39	--	--	
l	1J	-15970	2990	350	0	--	--	--	-1.73	0.12	1.00	0.32	1.95	0.33	--	--	
l	1K	-12397	2990	-640	0	--	--	--	-1.34	0.10	1.00	0.32	1.66	0.39	--	--	
l	1L	-15970	2990	-640	0	--	--	--	-1.73	0.12	1.00	0.32	1.95	0.33	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-45121	3566	4643	0	--	--	--	-2.44	0.17	1.00	0.19	2.49	0.15	--	--	
½	1B	-55485	3566	4643	0	--	--	--	-3.00	0.21	1.00	0.19	2.91	0.13	--	--	
½	1C	-45121	3566	-6260	0	--	--	--	-2.44	0.17	1.00	0.19	2.49	0.15	--	--	
½	1D	-55485	3566	-6260	0	--	--	--	-3.00	0.21	1.00	0.19	2.91	0.13	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-46332	3430	2766	0	--	--	--	-2.50	0.18	1.00	0.19	2.54	0.15	--	--	
½	1J	-54274	3430	2766	0	--	--	--	-2.93	0.21	1.00	0.19	2.86	0.13	--	--	
½	1K	-46332	3430	-4383	0	--	--	--	-2.50	0.18	1.00	0.19	2.54	0.15	--	--	
½	1L	-54274	3430	-4383	0	--	--	--	-2.93	0.21	1.00	0.19	2.86	0.13	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-26506	1621	3376	0	--	--	--	-2.86	0.20	1.00	0.18	2.81	0.12	0.00	0.37	
0	1B	-34261	1621	3376	0	--	--	--	-3.70	0.26	1.00	0.18	3.44	0.10	0.00	0.32	
0	1C	-26506	1621	-3106	0	--	--	--	-2.86	0.20	1.00	0.18	2.81	0.12	0.00	0.34	
0	1D	-34261	1621	-3106	0	--	--	--	-3.70	0.26	1.00	0.18	3.44	0.10	0.00	0.29	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-27057	1669	2333	0	--	--	--	-2.92	0.21	1.00	0.18	2.85	0.13	0.00	0.25	
0	1J	-33711	1669	2333	0	--	--	--	-3.64	0.26	1.00	0.18	3.39	0.11	0.00	0.22	
0	1K	-27057	1669	-2063	0	--	--	--	-2.92	0.21	1.00	0.18	2.85	0.13	0.00	0.22	
0	1L	-33711	1669	-2063	0	--	--	--	-3.64	0.26	1.00	0.18	3.39	0.11	0.00	0.20	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 20 Descrizione: Maschio murario n. 20 su Cortile
altezza calcolata: 408.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-26210	1398	616	610	--	--	--	-1.98	0.14	1.00	0.11	2.14	0.10	--	--	
l	1B	-27060	1398	616	-43	--	--	--	-2.04	0.15	1.00	0.11	2.19	0.10	--	--	
l	1C	-26210	1398	-542	610	--	--	--	-1.98	0.14	1.00	0.11	2.14	0.10	--	--	
l	1D	-27060	1398	-542	-43	--	--	--	-2.04	0.15	1.00	0.11	2.19	0.10	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-26219	1352	652	621	--	--	--	-1.98	0.14	1.00	0.10	2.14	0.10	--	--	
l	1J	-27051	1352	652	-54	--	--	--	-2.04	0.15	1.00	0.10	2.19	0.09	--	--	
l	1K	-26219	1352	-578	621	--	--	--	-1.98	0.14	1.00	0.10	2.14	0.10	--	--	
l	1L	-27051	1352	-578	-54	--	--	--	-2.04	0.15	1.00	0.10	2.19	0.09	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-50854	2957	-65	668	--	--	--	-2.24	0.16	1.00	0.13	2.34	0.11	--	--	
½	1B	-56064	2957	-65	283	--	--	--	-2.47	0.18	1.00	0.13	2.51	0.10	--	--	
½	1C	-50854	2957	-2041	668	--	--	--	-2.24	0.16	1.00	0.13	2.34	0.11	--	--	
½	1D	-56064	2957	-2041	283	--	--	--	-2.47	0.18	1.00	0.13	2.51	0.10	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-50750	2914	-38	666	--	--	--	-2.23	0.16	1.00	0.13	2.33	0.11	--	--	
½	1J	-56167	2914	-38	285	--	--	--	-2.47	0.18	1.00	0.13	2.51	0.10	--	--	
½	1K	-50750	2914	-2068	666	--	--	--	-2.23	0.16	1.00	0.13	2.33	0.11	--	--	
½	1L	-56167	2914	-2068	285	--	--	--	-2.47	0.18	1.00	0.13	2.51	0.10	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-36194	2606	296	158	--	--	--	-2.39	0.17	1.00	0.17	2.45	0.14	0.01	0.02	
0	1B	-43423	2606	296	-597	--	--	--	-2.87	0.20	1.00	0.17	2.81	0.12	0.02	0.02	
0	1C	-36194	2606	-1351	158	--	--	--	-2.39	0.17	1.00	0.17	2.45	0.14	0.01	0.10	
0	1D	-43423	2606	-1351	-597	--	--	--	-2.87	0.20	1.00	0.17	2.81	0.12	0.02	0.09	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-35853	2450	227	206	--	--	--	-2.37	0.17	1.00	0.16	2.43	0.13	0.01	0.02	
0	1J	-43765	2450	227	-645	--	--	--	-2.89	0.21	1.00	0.16	2.83	0.11	0.02	0.02	
0	1K	-35853	2450	-1282	206	--	--	--	-2.37	0.17	1.00	0.16	2.43	0.13	0.01	0.10	
0	1L	-43765	2450	-1282	-645	--	--	--	-2.89	0.21	1.00	0.16	2.83	0.11	0.02	0.09	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 21 Descrizione: Maschio murario n. 21 su Cortile
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-6870	990	275	0	--	--	--	-1.13	0.08	1.00	0.16	1.51	0.22	--	--	
l	1B	-8598	990	275	0	--	--	--	-1.42	0.10	1.00	0.16	1.72	0.19	--	--	
l	1C	-6870	990	-128	0	--	--	--	-1.13	0.08	1.00	0.16	1.51	0.22	--	--	
l	1D	-8598	990	-128	0	--	--	--	-1.42	0.10	1.00	0.16	1.72	0.19	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-6819	977	289	0	--	--	--	-1.13	0.08	1.00	0.16	1.50	0.21	--	--	
l	1J	-8649	977	289	0	--	--	--	-1.43	0.10	1.00	0.16	1.73	0.19	--	--	
l	1K	-6819	977	-141	0	--	--	--	-1.13	0.08	1.00	0.16	1.50	0.21	--	--	
l	1L	-8649	977	-141	0	--	--	--	-1.43	0.10	1.00	0.16	1.73	0.19	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-29085	2172	688	0	--	--	--	-2.40	0.17	1.00	0.18	2.46	0.15	--	--	
½	1B	-34142	2172	688	0	--	--	--	-2.82	0.20	1.00	0.18	2.77	0.13	--	--	
½	1C	-29085	2172	-437	0	--	--	--	-2.40	0.17	1.00	0.18	2.46	0.15	--	--	
½	1D	-34142	2172	-437	0	--	--	--	-2.82	0.20	1.00	0.18	2.77	0.13	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-29064	2185	689	0	--	--	--	-2.40	0.17	1.00	0.18	2.46	0.15	--	--	
½	1J	-34163	2185	689	0	--	--	--	-2.82	0.20	1.00	0.18	2.78	0.13	--	--	
½	1K	-29064	2185	-438	0	--	--	--	-2.40	0.17	1.00	0.18	2.46	0.15	--	--	
½	1L	-34163	2185	-438	0	--	--	--	-2.82	0.20	1.00	0.18	2.78	0.13	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-18041	4112	173	0	--	--	--	-2.98	0.21	1.00	0.68	2.89	0.47	0.00	0.03	
0	1B	-22027	4112	173	0	--	--	--	-3.64	0.26	1.00	0.68	3.39	0.40	0.00	0.02	
0	1C	-18041	4112	-553	0	--	--	--	-2.98	0.21	1.00	0.68	2.89	0.47	0.00	0.09	
0	1D	-22027	4112	-553	0	--	--	--	-3.64	0.26	1.00	0.68	3.39	0.40	0.00	0.08	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-18240	4044	135	0	--	--	--	-3.01	0.22	1.00	0.67	2.92	0.46	0.00	0.02	
0	1J	-21828	4044	135	0	--	--	--	-3.60	0.26	1.00	0.67	3.36	0.40	0.00	0.02	
0	1K	-18240	4044	-515	0	--	--	--	-3.01	0.22	1.00	0.67	2.92	0.46	0.00	0.08	
0	1L	-21828	4044	-515	0	--	--	--	-3.60	0.26	1.00	0.67	3.36	0.40	0.00	0.07	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 22 Descrizione: Maschio murario n. 22 su Cortile
altezza calcolata: 408.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-20201	3386	2882	0	--	--	--	-1.43	0.10	1.00	0.24	1.73	0.28	--	--	
l	1B	-21353	3386	2882	0	--	--	--	-1.51	0.11	1.00	0.24	1.79	0.27	--	--	
l	1C	-20201	3386	-2513	0	--	--	--	-1.43	0.10	1.00	0.24	1.73	0.28	--	--	
l	1D	-21353	3386	-2513	0	--	--	--	-1.51	0.11	1.00	0.24	1.79	0.27	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-20273	3307	3216	0	--	--	--	-1.43	0.10	1.00	0.23	1.74	0.27	--	--	
l	1J	-21280	3307	3216	0	--	--	--	-1.50	0.11	1.00	0.23	1.79	0.26	--	--	
l	1K	-20273	3307	-2847	0	--	--	--	-1.43	0.10	1.00	0.23	1.74	0.27	--	--	
l	1L	-21280	3307	-2847	0	--	--	--	-1.50	0.11	1.00	0.23	1.79	0.26	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-88427	3190	2909	0	--	--	--	-3.13	0.22	1.00	0.11	3.00	0.08	--	--	
½	1B	-96571	3190	2909	0	--	--	--	-3.41	0.24	1.00	0.11	3.22	0.07	--	--	
½	1C	-88427	3190	-3358	0	--	--	--	-3.13	0.22	1.00	0.11	3.00	0.08	--	--	
½	1D	-96571	3190	-3358	0	--	--	--	-3.41	0.24	1.00	0.11	3.22	0.07	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-88407	3074	3170	0	--	--	--	-3.13	0.22	1.00	0.11	3.00	0.07	--	--	
½	1J	-96591	3074	3170	0	--	--	--	-3.41	0.24	1.00	0.11	3.22	0.07	--	--	
½	1K	-88407	3074	-3619	0	--	--	--	-3.13	0.22	1.00	0.11	3.00	0.07	--	--	
½	1L	-96591	3074	-3619	0	--	--	--	-3.41	0.24	1.00	0.11	3.22	0.07	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-48034	1583	836	0	--	--	--	-3.40	0.24	1.00	0.11	3.21	0.07	0.00	0.05	
0	1B	-53460	1583	836	0	--	--	--	-3.78	0.27	1.00	0.11	3.49	0.06	0.00	0.05	
0	1C	-48034	1583	-1572	0	--	--	--	-3.40	0.24	1.00	0.11	3.21	0.07	0.00	0.10	
0	1D	-53460	1583	-1572	0	--	--	--	-3.78	0.27	1.00	0.11	3.49	0.06	0.00	0.09	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-48312	1519	907	0	--	--	--	-3.42	0.24	1.00	0.11	3.22	0.07	0.00	0.06	
0	1J	-53183	1519	907	0	--	--	--	-3.76	0.27	1.00	0.11	3.48	0.06	0.00	0.05	
0	1K	-48312	1519	-1644	0	--	--	--	-3.42	0.24	1.00	0.11	3.22	0.07	0.00	0.10	
0	1L	-53183	1519	-1644	0	--	--	--	-3.76	0.27	1.00	0.11	3.48	0.06	0.00	0.10	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 23 Descrizione: Maschio murario n. 23 su Cortile
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-21545	4715	2650	0	--	--	--	-1.43	0.10	1.00	0.31	1.73	0.36	--	--	
l	1B	-22866	4715	2650	0	--	--	--	-1.52	0.11	1.00	0.31	1.80	0.35	--	--	
l	1C	-21545	4715	-2691	0	--	--	--	-1.43	0.10	1.00	0.31	1.73	0.36	--	--	
l	1D	-22866	4715	-2691	0	--	--	--	-1.52	0.11	1.00	0.31	1.80	0.35	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-21885	4820	3016	0	--	--	--	-1.45	0.10	1.00	0.32	1.75	0.37	--	--	
l	1J	-22527	4820	3016	0	--	--	--	-1.50	0.11	1.00	0.32	1.78	0.36	--	--	
l	1K	-21885	4820	-3057	0	--	--	--	-1.45	0.10	1.00	0.32	1.75	0.37	--	--	
l	1L	-22527	4820	-3057	0	--	--	--	-1.50	0.11	1.00	0.32	1.78	0.36	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-84038	5384	2625	0	--	--	--	-2.79	0.20	1.00	0.18	2.75	0.13	--	--	
½	1B	-112696	5384	2625	0	--	--	--	-3.74	0.27	1.00	0.18	3.47	0.10	--	--	
½	1C	-84038	5384	-2777	0	--	--	--	-2.79	0.20	1.00	0.18	2.75	0.13	--	--	
½	1D	-112696	5384	-2777	0	--	--	--	-3.74	0.27	1.00	0.18	3.47	0.10	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-85629	5414	2958	0	--	--	--	-2.84	0.20	1.00	0.18	2.79	0.13	--	--	
½	1J	-111105	5414	2958	0	--	--	--	-3.69	0.26	1.00	0.18	3.43	0.10	--	--	
½	1K	-85629	5414	-3110	0	--	--	--	-2.84	0.20	1.00	0.18	2.79	0.13	--	--	
½	1L	-111105	5414	-3110	0	--	--	--	-3.69	0.26	1.00	0.18	3.43	0.10	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-46946	2714	1528	0	--	--	--	-3.12	0.22	1.00	0.18	3.00	0.12	0.00	0.09	
0	1B	-60995	2714	1528	0	--	--	--	-4.05	0.29	1.00	0.18	3.70	0.10	0.00	0.08	
0	1C	-46946	2714	-1905	0	--	--	--	-3.12	0.22	1.00	0.18	3.00	0.12	0.00	0.12	
0	1D	-60995	2714	-1905	0	--	--	--	-4.05	0.29	1.00	0.18	3.70	0.10	0.00	0.10	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-46493	2733	1298	0	--	--	--	-3.09	0.22	1.00	0.18	2.98	0.12	0.00	0.08	
0	1J	-61449	2733	1298	0	--	--	--	-4.08	0.29	1.00	0.18	3.72	0.10	0.00	0.07	
0	1K	-46493	2733	-1676	0	--	--	--	-3.09	0.22	1.00	0.18	2.98	0.12	0.00	0.10	
0	1L	-61449	2733	-1676	0	--	--	--	-4.08	0.29	1.00	0.18	3.72	0.10	0.00	0.09	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 24 Descrizione: Maschio murario n. 24 su Cortile
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-41219	7045	4591	-366	--	--	--	-1.57	0.11	1.00	0.27	1.84	0.29	--	--	
l	1B	-72737	7045	4591	-1678	--	--	--	-2.77	0.20	1.00	0.27	2.74	0.20	--	--	
l	1C	-41219	7045	-937	-366	--	--	--	-1.57	0.11	1.00	0.27	1.84	0.29	--	--	
l	1D	-72737	7045	-937	-1678	--	--	--	-2.77	0.20	1.00	0.27	2.74	0.20	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-45405	6325	3691	-273	--	--	--	-1.73	0.12	1.00	0.24	1.96	0.25	--	--	
l	1J	-68551	6325	3691	-1770	--	--	--	-2.61	0.19	1.00	0.24	2.62	0.18	--	--	
l	1K	-45405	6325	-37	-273	--	--	--	-1.73	0.12	1.00	0.24	1.96	0.25	--	--	
l	1L	-68551	6325	-37	-1770	--	--	--	-2.61	0.19	1.00	0.24	2.62	0.18	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-139273	11735	6032	-2267	--	--	--	-2.65	0.19	1.00	0.22	2.65	0.17	--	--	
½	1B	-195707	11735	6032	-1740	--	--	--	-3.72	0.27	1.00	0.22	3.45	0.13	--	--	
½	1C	-139273	11735	-9572	-2267	--	--	--	-2.65	0.19	1.00	0.22	2.65	0.17	--	--	
½	1D	-195707	11735	-9572	-1740	--	--	--	-3.72	0.27	1.00	0.22	3.45	0.13	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-145623	10379	4380	-1871	--	--	--	-2.77	0.20	1.00	0.20	2.74	0.14	--	--	
½	1J	-189356	10379	4380	-2136	--	--	--	-3.60	0.26	1.00	0.20	3.36	0.12	--	--	
½	1K	-145623	10379	-7920	-1871	--	--	--	-2.77	0.20	1.00	0.20	2.74	0.14	--	--	
½	1L	-189356	10379	-7920	-2136	--	--	--	-3.60	0.26	1.00	0.20	3.36	0.12	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-75655	15805	6098	2760	--	--	--	-2.88	0.21	1.00	0.60	2.82	0.43	0.03	0.22	
0	1B	-120253	15805	6098	5526	--	--	--	-4.58	0.33	1.00	0.60	4.09	0.29	0.05	0.17	
0	1C	-75655	15805	-4842	2760	--	--	--	-2.88	0.21	1.00	0.60	2.82	0.43	0.03	0.18	
0	1D	-120253	15805	-4842	5526	--	--	--	-4.58	0.33	1.00	0.60	4.09	0.29	0.05	0.14	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-80796	13984	4654	5435	--	--	--	-3.07	0.22	1.00	0.53	2.97	0.36	0.07	0.16	
0	1J	-115112	13984	4654	2851	--	--	--	-4.38	0.31	1.00	0.53	3.94	0.27	0.03	0.13	
0	1K	-80796	13984	-3397	5435	--	--	--	-3.07	0.22	1.00	0.53	2.97	0.36	0.07	0.12	
0	1L	-115112	13984	-3397	2851	--	--	--	-4.38	0.31	1.00	0.53	3.94	0.27	0.03	0.10	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 25 Descrizione: Maschio murario n. 25 su Cortile
altezza calcolata: 408.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²			kg/cm²					
l	1A	-15465	14841	1067	0	--	--	--	-1.29	0.09	1.00	1.24	1.63	1.52	--	--	NON Verif.
l	1B	-19902	14841	1067	0	--	--	--	-1.66	0.12	1.00	1.24	1.91	1.30	--	--	NON Verif.
l	1C	-15465	14841	-4195	0	--	--	--	-1.29	0.09	1.00	1.24	1.63	1.52	--	--	NON Verif.
l	1D	-19902	14841	-4195	0	--	--	--	-1.66	0.12	1.00	1.24	1.91	1.30	--	--	NON Verif.
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-16567	11239	178	0	--	--	--	-1.38	0.10	1.00	0.94	1.70	1.11	--	--	NON Verif.
l	1J	-18799	11239	178	0	--	--	--	-1.57	0.11	1.00	0.94	1.84	1.02	--	--	NON Verif.
l	1K	-16567	11239	-3306	0	--	--	--	-1.38	0.10	1.00	0.94	1.70	1.11	--	--	NON Verif.
l	1L	-18799	11239	-3306	0	--	--	--	-1.57	0.11	1.00	0.94	1.84	1.02	--	--	NON Verif.
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-63633	10702	1956	0	--	--	--	-2.66	0.19	1.00	0.45	2.65	0.34	--	--	
½	1B	-102646	10702	1956	0	--	--	--	-4.29	0.31	1.00	0.45	3.88	0.23	--	--	
½	1C	-63633	10702	-4021	0	--	--	--	-2.66	0.19	1.00	0.45	2.65	0.34	--	--	
½	1D	-102646	10702	-4021	0	--	--	--	-4.29	0.31	1.00	0.45	3.88	0.23	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-71648	7712	1181	0	--	--	--	-2.99	0.21	1.00	0.32	2.91	0.22	--	--	
½	1J	-94632	7712	1181	0	--	--	--	-3.95	0.28	1.00	0.32	3.63	0.18	--	--	
½	1K	-71648	7712	-3246	0	--	--	--	-2.99	0.21	1.00	0.32	2.91	0.22	--	--	
½	1L	-94632	7712	-3246	0	--	--	--	-3.95	0.28	1.00	0.32	3.63	0.18	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-30504	5340	3281	0	--	--	--	-2.55	0.18	1.00	0.45	2.57	0.35	0.00	0.29	
0	1B	-60233	5340	3281	0	--	--	--	-5.03	0.36	1.00	0.45	4.44	0.20	0.00	0.20	
0	1C	-30504	5340	344	0	--	--	--	-2.55	0.18	1.00	0.45	2.57	0.35	0.00	0.03	
0	1D	-60233	5340	344	0	--	--	--	-5.03	0.36	1.00	0.45	4.44	0.20	0.00	0.02	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-37556	3856	2891	0	--	--	--	-3.14	0.22	1.00	0.32	3.01	0.21	0.00	0.22	
0	1J	-53181	3856	2891	0	--	--	--	-4.45	0.32	1.00	0.32	3.99	0.16	0.00	0.18	
0	1K	-37556	3856	733	0	--	--	--	-3.14	0.22	1.00	0.32	3.01	0.21	0.00	0.06	
0	1L	-53181	3856	733	0	--	--	--	-4.45	0.32	1.00	0.32	3.99	0.16	0.00	0.05	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 26 Descrizione: Maschio murario n. 26 su Cortile
altezza calcolata: 408.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	1A	-72478	10305	4381	3055	--	--	--	-2.11	0.15	1.00	0.30	2.24	0.27	--	--	
l	1B	-78441	10305	4381	3444	--	--	--	-2.28	0.16	1.00	0.30	2.37	0.25	--	--	
l	1C	-72478	10305	-9883	3055	--	--	--	-2.11	0.15	1.00	0.30	2.24	0.27	--	--	
l	1D	-78441	10305	-9883	3444	--	--	--	-2.28	0.16	1.00	0.30	2.37	0.25	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-72977	7918	1966	3739	--	--	--	-2.12	0.15	1.00	0.23	2.25	0.20	--	--	
l	1J	-77942	7918	1966	2760	--	--	--	-2.27	0.16	1.00	0.23	2.36	0.20	--	--	
l	1K	-72977	7918	-7468	3739	--	--	--	-2.12	0.15	1.00	0.23	2.25	0.20	--	--	
l	1L	-77942	7918	-7468	2760	--	--	--	-2.27	0.16	1.00	0.23	2.36	0.20	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-189177	21788	20909	-947	--	--	--	-2.75	0.20	1.00	0.32	2.73	0.23	--	--	
½	1B	-224094	21788	20909	1901	--	--	--	-3.26	0.23	1.00	0.32	3.11	0.20	--	--	
½	1C	-189177	21788	-25151	-947	--	--	--	-2.75	0.20	1.00	0.32	2.73	0.23	--	--	
½	1D	-224094	21788	-25151	1901	--	--	--	-3.26	0.23	1.00	0.32	3.11	0.20	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-193768	15895	13461	-88	--	--	--	-2.82	0.20	1.00	0.23	2.78	0.17	--	--	
½	1J	-219503	15895	13461	1042	--	--	--	-3.20	0.23	1.00	0.23	3.06	0.15	--	--	
½	1K	-193768	15895	-17703	-88	--	--	--	-2.82	0.20	1.00	0.23	2.78	0.17	--	--	
½	1L	-219503	15895	-17703	1042	--	--	--	-3.20	0.23	1.00	0.23	3.06	0.15	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-99152	9364	15118	5398	--	--	--	-2.89	0.21	1.00	0.27	2.83	0.19	0.04	0.42	
0	1B	-129304	9364	15118	598	--	--	--	-3.76	0.27	1.00	0.27	3.48	0.16	0.00	0.36	
0	1C	-99152	9364	-11423	5398	--	--	--	-2.89	0.21	1.00	0.27	2.83	0.19	0.04	0.32	
0	1D	-129304	9364	-11423	598	--	--	--	-3.76	0.27	1.00	0.27	3.48	0.16	0.00	0.27	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-104232	6388	10852	5550	--	--	--	-3.03	0.22	1.00	0.19	2.94	0.13	0.04	0.29	
0	1J	-124224	6388	10852	447	--	--	--	-3.62	0.26	1.00	0.19	3.37	0.11	0.00	0.26	
0	1K	-104232	6388	-7157	5550	--	--	--	-3.03	0.22	1.00	0.19	2.94	0.13	0.04	0.19	
0	1L	-124224	6388	-7157	447	--	--	--	-3.62	0.26	1.00	0.19	3.37	0.11	0.00	0.17	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 27 Descrizione: Maschio murario n. 27 su Cortile
altezza calcolata: 408.00 cm

Pos	C.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	φ/φ _t /φ _b	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-8052	7628	198	0	--	--	--	-0.91	0.06	1.00	0.86	1.34	1.28	--	--	NON Verif.
l	1B	-15751	7628	198	0	--	--	--	-1.77	0.13	1.00	0.86	1.99	0.86	--	--	NON Verif.
l	1C	-8052	7628	-923	0	--	--	--	-0.91	0.06	1.00	0.86	1.34	1.28	--	--	
l	1D	-15751	7628	-923	0	--	--	--	-1.77	0.13	1.00	0.86	1.99	0.86	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-9793	4899	62	0	--	--	--	-1.10	0.08	1.00	0.55	1.49	0.74	--	--	
l	1J	-14010	4899	62	0	--	--	--	-1.58	0.11	1.00	0.55	1.84	0.60	--	--	
l	1K	-9793	4899	-786	0	--	--	--	-1.10	0.08	1.00	0.55	1.49	0.74	--	--	
l	1L	-14010	4899	-786	0	--	--	--	-1.58	0.11	1.00	0.55	1.84	0.60	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-45211	6729	4399	0	--	--	--	-2.55	0.18	1.00	0.38	2.57	0.29	--	--	
½	1B	-80675	6729	4399	0	--	--	--	-4.54	0.32	1.00	0.38	4.07	0.19	--	--	
½	1C	-45211	6729	-6886	0	--	--	--	-2.55	0.18	1.00	0.38	2.57	0.29	--	--	
½	1D	-80675	6729	-6886	0	--	--	--	-4.54	0.32	1.00	0.38	4.07	0.19	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-51764	4528	2222	0	--	--	--	-2.91	0.21	1.00	0.25	2.85	0.18	--	--	
½	1J	-74123	4528	2222	0	--	--	--	-4.17	0.30	1.00	0.25	3.79	0.13	--	--	
½	1K	-51764	4528	-4709	0	--	--	--	-2.91	0.21	1.00	0.25	2.85	0.18	--	--	
½	1L	-74123	4528	-4709	0	--	--	--	-4.17	0.30	1.00	0.25	3.79	0.13	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-18311	3364	4545	0	--	--	--	-2.06	0.15	1.00	0.38	2.21	0.34	0.00	0.63	
0	1B	-50272	3364	4545	0	--	--	--	-5.66	0.40	1.00	0.38	4.91	0.15	0.00	0.36	
0	1C	-18311	3364	-2451	0	--	--	--	-2.06	0.15	1.00	0.38	2.21	0.34	0.00	0.34	
0	1D	-50272	3364	-2451	0	--	--	--	-5.66	0.40	1.00	0.38	4.91	0.15	0.00	0.20	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-24398	2276	3237	0	--	--	--	-2.75	0.20	1.00	0.26	2.72	0.19	0.00	0.36	
0	1J	-44186	2276	3237	0	--	--	--	-4.98	0.36	1.00	0.26	4.39	0.12	0.00	0.26	
0	1K	-24398	2276	-1142	0	--	--	--	-2.75	0.20	1.00	0.26	2.72	0.19	0.00	0.13	
0	1L	-44186	2276	-1142	0	--	--	--	-4.98	0.36	1.00	0.26	4.39	0.12	0.00	0.09	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 28 Descrizione: Maschio murario n. 28 su cortile
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-51435	9264	894	5804	--	--	--	-2.16	0.15	1.00	0.39	2.28	0.34	--	--	
l	1B	-62769	9264	894	8458	--	--	--	-2.64	0.19	1.00	0.39	2.64	0.30	--	--	
l	1C	-51435	9264	-3072	5804	--	--	--	-2.16	0.15	1.00	0.39	2.28	0.34	--	--	
l	1D	-62769	9264	-3072	8458	--	--	--	-2.64	0.19	1.00	0.39	2.64	0.30	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-52792	6972	524	6821	--	--	--	-2.22	0.16	1.00	0.29	2.32	0.25	--	--	
l	1J	-61412	6972	524	7441	--	--	--	-2.58	0.18	1.00	0.29	2.60	0.23	--	--	
l	1K	-52792	6972	-2702	6821	--	--	--	-2.22	0.16	1.00	0.29	2.32	0.25	--	--	
l	1L	-61412	6972	-2702	7441	--	--	--	-2.58	0.18	1.00	0.29	2.60	0.23	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-127726	20130	7719	-702	--	--	--	-2.68	0.19	1.00	0.42	2.67	0.32	--	--	
½	1B	-166030	20130	7719	-1861	--	--	--	-3.49	0.25	1.00	0.42	3.28	0.26	--	--	
½	1C	-127726	20130	-8898	-702	--	--	--	-2.68	0.19	1.00	0.42	2.67	0.32	--	--	
½	1D	-166030	20130	-8898	-1861	--	--	--	-3.49	0.25	1.00	0.42	3.28	0.26	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-132557	14500	4843	-1338	--	--	--	-2.79	0.20	1.00	0.30	2.75	0.22	--	--	
½	1J	-161199	14500	4843	-1225	--	--	--	-3.39	0.24	1.00	0.30	3.20	0.19	--	--	
½	1K	-132557	14500	-6022	-1338	--	--	--	-2.79	0.20	1.00	0.30	2.75	0.22	--	--	
½	1L	-161199	14500	-6022	-1225	--	--	--	-3.39	0.24	1.00	0.30	3.20	0.19	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-62942	16067	6328	1970	--	--	--	-2.64	0.19	1.00	0.68	2.64	0.51	0.03	0.27	
0	1B	-103450	16067	6328	-9034	--	--	--	-4.35	0.31	1.00	0.68	3.92	0.34	0.11	0.20	
0	1C	-62942	16067	-3744	1970	--	--	--	-2.64	0.19	1.00	0.68	2.64	0.51	0.03	0.16	
0	1D	-103450	16067	-3744	-9034	--	--	--	-4.35	0.31	1.00	0.68	3.92	0.34	0.11	0.12	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-69605	11932	4321	207	--	--	--	-2.92	0.21	1.00	0.50	2.85	0.35	0.00	0.17	
0	1J	-96787	11932	4321	-7271	--	--	--	-4.07	0.29	1.00	0.50	3.71	0.27	0.09	0.14	
0	1K	-69605	11932	-1737	207	--	--	--	-2.92	0.21	1.00	0.50	2.85	0.35	0.00	0.07	
0	1L	-96787	11932	-1737	-7271	--	--	--	-4.07	0.29	1.00	0.50	3.71	0.27	0.09	0.06	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 29 Descrizione: Maschio murario n. 29 su Cortile
altezza calcolata: 408.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-7009	6484	421	0	--	--	--	-1.04	0.07	1.00	0.97	1.44	1.34	--	--	NON Verif.
l	1B	-16944	6484	421	0	--	--	--	-2.52	0.18	1.00	0.97	2.55	0.76	--	--	NON Verif.
l	1C	-7009	6484	-416	0	--	--	--	-1.04	0.07	1.00	0.97	1.44	1.34	--	--	
l	1D	-16944	6484	-416	0	--	--	--	-2.52	0.18	1.00	0.97	2.55	0.76	--	--	NON Verif.
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-9478	3390	486	0	--	--	--	-1.41	0.10	1.00	0.50	1.72	0.59	--	--	
l	1J	-14475	3390	486	0	--	--	--	-2.15	0.15	1.00	0.50	2.28	0.44	--	--	
l	1K	-9478	3390	-480	0	--	--	--	-1.41	0.10	1.00	0.50	1.72	0.59	--	--	
l	1L	-14475	3390	-480	0	--	--	--	-2.15	0.15	1.00	0.50	2.28	0.44	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-18403	5280	2104	0	--	--	--	-1.37	0.10	1.00	0.39	1.69	0.47	--	--	NON Verif.
½	1B	-63667	5280	2104	0	--	--	--	-4.74	0.34	1.00	0.39	4.21	0.19	--	--	
½	1C	-18403	5280	-1578	0	--	--	--	-1.37	0.10	1.00	0.39	1.69	0.47	--	--	
½	1D	-63667	5280	-1578	0	--	--	--	-4.74	0.34	1.00	0.39	4.21	0.19	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-29777	3229	2456	0	--	--	--	-2.22	0.16	1.00	0.24	2.32	0.21	--	--	
½	1J	-52293	3229	2456	0	--	--	--	-3.89	0.28	1.00	0.24	3.58	0.13	--	--	
½	1K	-29777	3229	-1930	0	--	--	--	-2.22	0.16	1.00	0.24	2.32	0.21	--	--	
½	1L	-52293	3229	-1930	0	--	--	--	-3.89	0.28	1.00	0.24	3.58	0.13	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-12114	9117	1103	0	--	--	--	-1.80	0.13	1.00	1.36	2.01	1.35	0.00	0.23	NON Verif.
0	1B	-33052	9117	1103	0	--	--	--	-4.92	0.35	1.00	1.36	4.35	0.62	0.00	0.12	NON Verif.
0	1C	-12114	9117	-877	0	--	--	--	-1.80	0.13	1.00	1.36	2.01	1.35	0.00	0.18	
0	1D	-33052	9117	-877	0	--	--	--	-4.92	0.35	1.00	1.36	4.35	0.62	0.00	0.10	NON Verif.
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-17028	4791	1304	0	--	--	--	-2.54	0.18	1.00	0.71	2.56	0.56	0.00	0.20	
0	1J	-28138	4791	1304	0	--	--	--	-4.19	0.30	1.00	0.71	3.80	0.38	0.00	0.15	
0	1K	-17028	4791	-1079	0	--	--	--	-2.54	0.18	1.00	0.71	2.56	0.56	0.00	0.17	
0	1L	-28138	4791	-1079	0	--	--	--	-4.19	0.30	1.00	0.71	3.80	0.38	0.00	0.12	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 30 Descrizione: Maschio murario n. 30 su Cortile
altezza calcolata: 408.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	1A	5979	17420	791	0	NON Verificato.	Sforzo normale di trazione										
l	1B	-38467	17420	791	0	--	--	--	-2.84	0.20	1.00	1.29	2.79	0.92	--	--	
l	1C	5979	17420	-407	0	NON Verificato.	Sforzo normale di trazione										
l	1D	-38467	17420	-407	0	--	--	--	-2.84	0.20	1.00	1.29	2.79	0.92	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-5401	8854	931	0	--	--	--	-0.40	0.03	1.00	0.65	0.96	1.36	--	--	NON Verif.
l	1J	-27087	8854	931	0	--	--	--	-2.00	0.14	1.00	0.65	2.16	0.61	--	--	
l	1K	-5401	8854	-546	0	--	--	--	-0.40	0.03	1.00	0.65	0.96	1.36	--	--	NON Verif.
l	1L	-27087	8854	-546	0	--	--	--	-2.00	0.14	1.00	0.65	2.16	0.61	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	35493	65995	2817	1332	NON Verificato.	Sforzo normale di trazione										
½	1B	-270716	65995	2817	1555	--	--	--	-6.15	0.44	1.00	1.50	5.28	0.57	--	--	
½	1C	35493	65995	-3878	1332	NON Verificato.	Sforzo normale di trazione										
½	1D	-270716	65995	-3878	1555	--	--	--	-6.15	0.44	1.00	1.50	5.28	0.57	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-41797	35227	2337	1293	--	--	--	-0.95	0.07	1.00	0.80	1.37	1.17	--	--	NON Verif.
½	1J	-193426	35227	2337	1594	--	--	--	-4.40	0.31	1.00	0.80	3.96	0.40	--	--	
½	1K	-41797	35227	-3397	1293	--	--	--	-0.95	0.07	1.00	0.80	1.37	1.17	--	--	NON Verif.
½	1L	-193426	35227	-3397	1594	--	--	--	-4.40	0.31	1.00	0.80	3.96	0.40	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	6493	8370	1203	0	NON Verificato.	Sforzo normale di trazione										
0	1B	-74961	8370	1203	0	--	--	--	-5.54	0.40	1.00	0.62	4.81	0.26	0.00	0.06	
0	1C	6493	8370	-1005	0	NON Verificato.	Sforzo normale di trazione										
0	1D	-74961	8370	-1005	0	--	--	--	-5.54	0.40	1.00	0.62	4.81	0.26	0.00	0.05	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-14268	6617	900	0	--	--	--	-1.05	0.08	1.00	0.49	1.45	0.67	0.00	0.15	
0	1J	-54200	6617	900	0	--	--	--	-4.00	0.29	1.00	0.49	3.66	0.27	0.00	0.05	
0	1K	-14268	6617	-701	0	--	--	--	-1.05	0.08	1.00	0.49	1.45	0.67	0.00	0.11	
0	1L	-54200	6617	-701	0	--	--	--	-4.00	0.29	1.00	0.49	3.66	0.27	0.00	0.04	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 31 Descrizione: Maschio murario n. 31 su Cortile
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	5493	488	322	0	NON Verificato.	Sforzo normale di trazione										
l	1B	-39820	488	322	0	--	--	--	-3.29	0.24	1.00	0.04	3.13	0.03	--	--	
l	1C	5493	488	-383	0	NON Verificato.	Sforzo normale di trazione										
l	1D	-39820	488	-383	0	--	--	--	-3.29	0.24	1.00	0.04	3.13	0.03	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-5802	256	416	0	--	--	--	-0.48	0.03	1.00	0.02	1.02	0.04	--	--	
l	1J	-28525	256	416	0	--	--	--	-2.36	0.17	1.00	0.02	2.43	0.02	--	--	
l	1K	-5802	256	-477	0	--	--	--	-0.48	0.03	1.00	0.02	1.02	0.04	--	--	
l	1L	-28525	256	-477	0	--	--	--	-2.36	0.17	1.00	0.02	2.43	0.02	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-27746	62847	2676	-138	--	--	--	-0.53	0.04	1.00	1.20	1.06	2.27	--	--	NON Verif.
½	1B	-230871	62847	2676	-754	--	--	--	-4.40	0.31	1.00	1.20	3.96	0.60	--	--	
½	1C	-27746	62847	-3209	-138	--	--	--	-0.53	0.04	1.00	1.20	1.06	2.27	--	--	NON Verif.
½	1D	-230871	62847	-3209	-754	--	--	--	-4.40	0.31	1.00	1.20	3.96	0.60	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-76717	31310	3255	-392	--	--	--	-1.46	0.10	1.00	0.60	1.76	0.68	--	--	
½	1J	-181901	31310	3255	-500	--	--	--	-3.47	0.25	1.00	0.60	3.26	0.37	--	--	
½	1K	-76717	31310	-3787	-392	--	--	--	-1.46	0.10	1.00	0.60	1.76	0.68	--	--	
½	1L	-181901	31310	-3787	-500	--	--	--	-3.47	0.25	1.00	0.60	3.26	0.37	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-5880	8552	49	-0	--	--	--	-0.90	0.06	1.00	1.31	1.33	1.96	0.00	0.02	NON Verif.
0	1B	-21634	8552	49	-0	--	--	--	-3.31	0.24	1.00	1.31	3.14	0.83	0.00	0.01	
0	1C	-5880	8552	-393	-0	--	--	--	-0.90	0.06	1.00	1.31	1.33	1.96	0.00	0.15	NON Verif.
0	1D	-21634	8552	-393	-0	--	--	--	-3.31	0.24	1.00	1.31	3.14	0.83	0.00	0.05	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-9328	4225	-14	-0	--	--	--	-1.43	0.10	1.00	0.65	1.73	0.75	0.00	0.00	
0	1J	-18186	4225	-14	-0	--	--	--	-2.78	0.20	1.00	0.65	2.75	0.47	0.00	0.00	
0	1K	-9328	4225	-330	-0	--	--	--	-1.43	0.10	1.00	0.65	1.73	0.75	0.00	0.08	
0	1L	-18186	4225	-330	-0	--	--	--	-2.78	0.20	1.00	0.65	2.75	0.47	0.00	0.05	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 32 Descrizione: Maschio murario n. 32 su Cortile
altezza calcolata: 408.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-5874	3707	1820	437	--	--	--	-0.48	0.03	1.00	0.30	1.02	0.59	--	--	
l	1B	-35918	3707	1820	-1597	--	--	--	-2.92	0.21	1.00	0.30	2.85	0.21	--	--	
l	1C	-5874	3707	-1586	437	--	--	--	-0.48	0.03	1.00	0.30	1.02	0.59	--	--	
l	1D	-35918	3707	-1586	-1597	--	--	--	-2.92	0.21	1.00	0.30	2.85	0.21	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-13349	3443	1374	-88	--	--	--	-1.08	0.08	1.00	0.28	1.47	0.38	--	--	
l	1J	-28443	3443	1374	-1072	--	--	--	-2.31	0.16	1.00	0.28	2.39	0.23	--	--	
l	1K	-13349	3443	-1140	-88	--	--	--	-1.08	0.08	1.00	0.28	1.47	0.38	--	--	
l	1L	-28443	3443	-1140	-1072	--	--	--	-2.31	0.16	1.00	0.28	2.39	0.23	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-64613	32530	2701	-145	--	--	--	-1.88	0.13	1.00	0.95	2.07	0.91	--	--	
½	1B	-141722	32530	2701	-3170	--	--	--	-4.13	0.29	1.00	0.95	3.76	0.50	--	--	
½	1C	-64613	32530	-2151	-145	--	--	--	-1.88	0.13	1.00	0.95	2.07	0.91	--	--	
½	1D	-141722	32530	-2151	-3170	--	--	--	-4.13	0.29	1.00	0.95	3.76	0.50	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-81143	18417	2733	-413	--	--	--	-2.36	0.17	1.00	0.54	2.43	0.44	--	--	
½	1J	-125191	18417	2733	-2902	--	--	--	-3.65	0.26	1.00	0.54	3.39	0.32	--	--	
½	1K	-81143	18417	-2183	-413	--	--	--	-2.36	0.17	1.00	0.54	2.43	0.44	--	--	
½	1L	-125191	18417	-2183	-2902	--	--	--	-3.65	0.26	1.00	0.54	3.39	0.32	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-20643	12717	563	-159	--	--	--	-1.68	0.12	1.00	1.03	1.92	1.08	0.01	0.07	NON Verif.
0	1B	-50023	12717	563	3809	--	--	--	-4.06	0.29	1.00	1.03	3.71	0.56	0.18	0.04	
0	1C	-20643	12717	-639	-159	--	--	--	-1.68	0.12	1.00	1.03	1.92	1.08	0.01	0.08	NON Verif.
0	1D	-50023	12717	-639	3809	--	--	--	-4.06	0.29	1.00	1.03	3.71	0.56	0.18	0.04	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-26700	8309	549	536	--	--	--	-2.17	0.15	1.00	0.67	2.29	0.59	0.04	0.05	
0	1J	-43966	8309	549	3113	--	--	--	-3.57	0.26	1.00	0.67	3.34	0.40	0.16	0.04	
0	1K	-26700	8309	-625	536	--	--	--	-2.17	0.15	1.00	0.67	2.29	0.59	0.04	0.06	
0	1L	-43966	8309	-625	3113	--	--	--	-3.57	0.26	1.00	0.67	3.34	0.40	0.16	0.04	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 33 Descrizione: Maschio murario n. 33 su Cortile
altezza calcolata: 408.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-12542	33247	-844	-768	--	--	--	-1.03	0.07	1.00	2.73	1.43	3.81	--	--	NON Verif.
l	1B	-32035	33247	-844	154	--	--	--	-2.63	0.19	1.00	2.73	2.64	2.07	--	--	NON Verif.
l	1C	-12542	33247	-2458	-768	--	--	--	-1.03	0.07	1.00	2.73	1.43	3.81	--	--	NON Verif.
l	1D	-32035	33247	-2458	154	--	--	--	-2.63	0.19	1.00	2.73	2.64	2.07	--	--	NON Verif.
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-16686	19260	-828	-520	--	--	--	-1.37	0.10	1.00	1.58	1.69	1.88	--	--	NON Verif.
l	1J	-27891	19260	-828	-94	--	--	--	-2.29	0.16	1.00	1.58	2.38	1.33	--	--	NON Verif.
l	1K	-16686	19260	-2474	-520	--	--	--	-1.37	0.10	1.00	1.58	1.69	1.88	--	--	NON Verif.
l	1L	-27891	19260	-2474	-94	--	--	--	-2.29	0.16	1.00	1.58	2.38	1.33	--	--	NON Verif.
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-33613	20589	735	-1208	--	--	--	-1.38	0.10	1.00	0.85	1.70	1.00	--	--	
½	1B	-118919	20589	735	849	--	--	--	-4.89	0.35	1.00	0.85	4.33	0.39	--	--	
½	1C	-33613	20589	-473	-1208	--	--	--	-1.38	0.10	1.00	0.85	1.70	1.00	--	--	
½	1D	-118919	20589	-473	849	--	--	--	-4.89	0.35	1.00	0.85	4.33	0.39	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-50776	12927	777	-39	--	--	--	-2.09	0.15	1.00	0.53	2.23	0.48	--	--	
½	1J	-101756	12927	777	-319	--	--	--	-4.18	0.30	1.00	0.53	3.80	0.28	--	--	
½	1K	-50776	12927	-514	-39	--	--	--	-2.09	0.15	1.00	0.53	2.23	0.48	--	--	
½	1L	-101756	12927	-514	-319	--	--	--	-4.18	0.30	1.00	0.53	3.80	0.28	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-9127	12862	3542	606	--	--	--	-0.75	0.05	1.00	1.06	1.22	1.73	0.11	0.87	NON Verif.
0	1B	-74866	12862	3542	1812	--	--	--	-6.16	0.44	1.00	1.06	5.28	0.40	0.08	0.21	
0	1C	-9127	12862	2308	606	--	--	--	-0.75	0.05	1.00	1.06	1.22	1.73	0.11	0.57	NON Verif.
0	1D	-74866	12862	2308	1812	--	--	--	-6.16	0.44	1.00	1.06	5.28	0.40	0.08	0.13	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-23409	8888	3520	238	--	--	--	-1.93	0.14	1.00	0.73	2.10	0.69	0.02	0.38	
0	1J	-60584	8888	3520	2180	--	--	--	-4.98	0.36	1.00	0.73	4.40	0.33	0.10	0.21	
0	1K	-23409	8888	2330	238	--	--	--	-1.93	0.14	1.00	0.73	2.10	0.69	0.02	0.25	
0	1L	-60584	8888	2330	2180	--	--	--	-4.98	0.36	1.00	0.73	4.40	0.33	0.10	0.14	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 34 Descrizione: Maschio murario n. 34 su Cortile
altezza calcolata: 408.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	1A	-15064	23878	-991	485	--	--	--	-1.37	0.10	1.00	2.17	1.69	2.57	--	--	NON Verif.
l	1B	-29714	23878	-991	-587	--	--	--	-2.70	0.19	1.00	2.17	2.69	1.62	--	--	NON Verif.
l	1C	-15064	23878	-2148	485	--	--	--	-1.37	0.10	1.00	2.17	1.69	2.57	--	--	NON Verif.
l	1D	-29714	23878	-2148	-587	--	--	--	-2.70	0.19	1.00	2.17	2.69	1.62	--	--	NON Verif.
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-16305	12441	-1099	94	--	--	--	-1.48	0.11	1.00	1.13	1.77	1.28	--	--	NON Verif.
l	1J	-28473	12441	-1099	-197	--	--	--	-2.59	0.18	1.00	1.13	2.60	0.87	--	--	
l	1K	-16305	12441	-2040	94	--	--	--	-1.48	0.11	1.00	1.13	1.77	1.28	--	--	NON Verif.
l	1L	-28473	12441	-2040	-197	--	--	--	-2.59	0.18	1.00	1.13	2.60	0.87	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-36368	18897	2079	-519	--	--	--	-1.65	0.12	1.00	0.86	1.90	0.90	--	--	
½	1B	-122916	18897	2079	410	--	--	--	-5.59	0.40	1.00	0.86	4.85	0.35	--	--	
½	1C	-36368	18897	-2351	-519	--	--	--	-1.65	0.12	1.00	0.86	1.90	0.90	--	--	
½	1D	-122916	18897	-2351	410	--	--	--	-5.59	0.40	1.00	0.86	4.85	0.35	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-51823	11000	2292	-10	--	--	--	-2.36	0.17	1.00	0.50	2.43	0.41	--	--	
½	1J	-107461	11000	2292	-100	--	--	--	-4.89	0.35	1.00	0.50	4.32	0.23	--	--	
½	1K	-51823	11000	-2565	-10	--	--	--	-2.36	0.17	1.00	0.50	2.43	0.41	--	--	
½	1L	-107461	11000	-2565	-100	--	--	--	-4.89	0.35	1.00	0.50	4.32	0.23	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-9179	11739	3764	200	--	--	--	-0.83	0.06	1.00	1.07	1.29	1.66	0.04	0.93	NON Verif.
0	1B	-77450	11739	3764	128	--	--	--	-7.04	0.50	1.00	1.07	5.94	0.36	0.01	0.25	
0	1C	-9179	11739	2314	200	--	--	--	-0.83	0.06	1.00	1.07	1.29	1.66	0.04	0.57	NON Verif.
0	1D	-77450	11739	2314	128	--	--	--	-7.04	0.50	1.00	1.07	5.94	0.36	0.01	0.15	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-24528	7635	3810	-384	--	--	--	-2.23	0.16	1.00	0.69	2.33	0.60	0.03	0.40	
0	1J	-62101	7635	3810	711	--	--	--	-5.65	0.40	1.00	0.69	4.89	0.28	0.04	0.25	
0	1K	-24528	7635	2268	-384	--	--	--	-2.23	0.16	1.00	0.69	2.33	0.60	0.03	0.24	
0	1L	-62101	7635	2268	711	--	--	--	-5.65	0.40	1.00	0.69	4.89	0.28	0.04	0.15	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 35 Descrizione: Maschio murario n. 35 su Cortile
altezza calcolata: 408.00 cm

P o s	C. C.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	φ/φ _t /φ _b	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note			
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²							
l	1A	8033	14974	3490	0	NON	Verificato.	Sforzo	normale di trazione											
l	1B	-41149	14974	3490	0	--	--	--	-5.69	0.41	1.00	2.07	4.93	0.84	--	--				
l	1C	8033	14974	-4133	0	NON	Verificato.	Sforzo	normale di trazione											
l	1D	-41149	14974	-4133	0	--	--	--	-5.69	0.41	1.00	2.07	4.93	0.84	--	--				
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--				
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--				
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--				
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--				
l	1I	-91	6976	4089	0	--	--	--	-0.01	0.00	1.00	0.97	0.67	2.88	--	--	NON Verif.			
l	1J	-33025	6976	4089	0	--	--	--	-4.57	0.33	1.00	0.97	4.09	0.47	--	--				
l	1K	-91	6976	-4732	0	--	--	--	-0.01	0.00	1.00	0.97	0.67	2.88	--	--	NON Verif.			
l	1L	-33025	6976	-4732	0	--	--	--	-4.57	0.33	1.00	0.97	4.09	0.47	--	--				
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--				
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--				
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--				
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--				
½	1A	-35395	10797	2725	114	--	--	--	-2.31	0.16	1.00	0.70	2.39	0.59	--	--				
½	1B	-88096	10797	2725	203	--	--	--	-5.74	0.41	1.00	0.70	4.97	0.28	--	--				
½	1C	-35395	10797	-5253	114	--	--	--	-2.31	0.16	1.00	0.70	2.39	0.59	--	--				
½	1D	-88096	10797	-5253	203	--	--	--	-5.74	0.41	1.00	0.70	4.97	0.28	--	--				
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--				
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--				
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--				
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--				
½	1I	-31700	7754	3513	206	--	--	--	-2.07	0.15	1.00	0.51	2.21	0.46	--	--				
½	1J	-91791	7754	3513	111	--	--	--	-5.98	0.43	1.00	0.51	5.15	0.20	--	--				
½	1K	-31700	7754	-6041	206	--	--	--	-2.07	0.15	1.00	0.51	2.21	0.46	--	--				
½	1L	-91791	7754	-6041	111	--	--	--	-5.98	0.43	1.00	0.51	5.15	0.20	--	--				
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--				
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--				
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--				
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--				
0	1A	-18124	8061	2925	0	--	--	--	-2.51	0.18	1.00	1.12	2.54	0.88	0.00	0.43				
0	1B	-53752	8061	2925	0	--	--	--	-7.44	0.53	1.00	1.12	6.24	0.36	0.00	0.31				
0	1C	-18124	8061	-1418	0	--	--	--	-2.51	0.18	1.00	1.12	2.54	0.88	0.00	0.21				
0	1D	-53752	8061	-1418	0	--	--	--	-7.44	0.53	1.00	1.12	6.24	0.36	0.00	0.15				
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00				
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00				
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00				
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00				
0	1I	-21716	5036	2547	0	--	--	--	-3.00	0.21	1.00	0.70	2.91	0.48	0.00	0.33				
0	1J	-50160	5036	2547	0	--	--	--	-6.94	0.50	1.00	0.70	5.87	0.24	0.00	0.26				
0	1K	-21716	5036	-1040	0	--	--	--	-3.00	0.21	1.00	0.70	2.91	0.48	0.00	0.13				
0	1L	-50160	5036	-1040	0	--	--	--	-6.94	0.50	1.00	0.70	5.87	0.24	0.00	0.10				
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00				
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00				
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00				
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00				

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 36 Descrizione: Maschio murario n. 36 su Cortile
altezza calcolata: 408.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-33237	2872	2134	-2002	--	--	--	-2.22	0.16	1.00	0.19	2.33	0.17	--	--	
l	1B	-61131	2872	2134	-1008	--	--	--	-4.08	0.29	1.00	0.19	3.72	0.10	--	--	
l	1C	-33237	2872	-2559	-2002	--	--	--	-2.22	0.16	1.00	0.19	2.33	0.17	--	--	
l	1D	-61131	2872	-2559	-1008	--	--	--	-4.08	0.29	1.00	0.19	3.72	0.10	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-29382	3322	1106	-2100	--	--	--	-1.96	0.14	1.00	0.22	2.13	0.21	--	--	
l	1J	-64986	3322	1106	-910	--	--	--	-4.34	0.31	1.00	0.22	3.92	0.11	--	--	
l	1K	-29382	3322	-1531	-2100	--	--	--	-1.96	0.14	1.00	0.22	2.13	0.21	--	--	
l	1L	-64986	3322	-1531	-910	--	--	--	-4.34	0.31	1.00	0.22	3.92	0.11	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-36707	10519	3837	-2988	--	--	--	-2.45	0.18	1.00	0.70	2.50	0.56	--	--	
½	1B	-87112	10519	3837	-7984	--	--	--	-5.82	0.42	1.00	0.70	5.03	0.28	--	--	
½	1C	-36707	10519	-5957	-2988	--	--	--	-2.45	0.18	1.00	0.70	2.50	0.56	--	--	
½	1D	-87112	10519	-5957	-7984	--	--	--	-5.82	0.42	1.00	0.70	5.03	0.28	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-29605	11535	2639	-4516	--	--	--	-1.98	0.14	1.00	0.77	2.14	0.72	--	--	
½	1J	-94214	11535	2639	-9513	--	--	--	-6.30	0.45	1.00	0.77	5.38	0.29	--	--	
½	1K	-29605	11535	-4759	-4516	--	--	--	-1.98	0.14	1.00	0.77	2.14	0.72	--	--	
½	1L	-94214	11535	-4759	-9513	--	--	--	-6.30	0.45	1.00	0.77	5.38	0.29	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-45605	10797	6669	-2460	--	--	--	-3.05	0.22	1.00	0.72	2.95	0.49	0.08	0.49	
0	1B	-85546	10797	6669	-2985	--	--	--	-5.72	0.41	1.00	0.72	4.95	0.29	0.07	0.38	
0	1C	-45605	10797	-12125	-2460	--	--	--	-3.05	0.22	1.00	0.72	2.95	0.49	0.08	0.89	
0	1D	-85546	10797	-12125	-2985	--	--	--	-5.72	0.41	1.00	0.72	4.95	0.29	0.07	0.68	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-39975	11897	3997	-2389	--	--	--	-2.67	0.19	1.00	0.80	2.66	0.60	0.08	0.32	
0	1J	-91177	11897	3997	-3056	--	--	--	-6.09	0.44	1.00	0.80	5.23	0.30	0.07	0.22	
0	1K	-39975	11897	-9454	-2389	--	--	--	-2.67	0.19	1.00	0.80	2.66	0.60	0.08	0.76	
0	1L	-91177	11897	-9454	-3056	--	--	--	-6.09	0.44	1.00	0.80	5.23	0.30	0.07	0.53	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 37 Descrizione: Maschio murario n. 37 Su Via dei Quartieri
altezza calcolata: 408.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-40365	15172	5100	3185	--	--	--	-1.35	0.10	1.00	0.51	1.67	0.61	--	--	
l	1B	-102251	15172	5100	-4949	--	--	--	-3.41	0.24	1.00	0.51	3.22	0.31	--	--	
l	1C	-40365	15172	-13567	3185	--	--	--	-1.35	0.10	1.00	0.51	1.67	0.61	--	--	
l	1D	-102251	15172	-13567	-4949	--	--	--	-3.41	0.24	1.00	0.51	3.22	0.31	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-39339	15227	1131	5290	--	--	--	-1.31	0.09	1.00	0.51	1.65	0.62	--	--	
l	1J	-103277	15227	1131	-7054	--	--	--	-3.45	0.25	1.00	0.51	3.25	0.31	--	--	
l	1K	-39339	15227	-9597	5290	--	--	--	-1.31	0.09	1.00	0.51	1.65	0.62	--	--	
l	1L	-103277	15227	-9597	-7054	--	--	--	-3.45	0.25	1.00	0.51	3.25	0.31	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-22276	14425	2729	-1174	--	--	--	-0.74	0.05	1.00	0.48	1.22	0.79	--	--	
½	1B	-135010	14425	2729	-2780	--	--	--	-4.51	0.32	1.00	0.48	4.04	0.24	--	--	
½	1C	-22276	14425	-5249	-1174	--	--	--	-0.74	0.05	1.00	0.48	1.22	0.79	--	--	
½	1D	-135010	14425	-5249	-2780	--	--	--	-4.51	0.32	1.00	0.48	4.04	0.24	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-21070	14549	1216	1211	--	--	--	-0.70	0.05	1.00	0.49	1.19	0.82	--	--	
½	1J	-136217	14549	1216	-5165	--	--	--	-4.55	0.32	1.00	0.49	4.07	0.24	--	--	
½	1K	-21070	14549	-3736	1211	--	--	--	-0.70	0.05	1.00	0.49	1.19	0.82	--	--	
½	1L	-136217	14549	-3736	-5165	--	--	--	-4.55	0.32	1.00	0.49	4.07	0.24	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-3583	17310	11140	-6372	--	--	--	-0.12	0.01	0.50	0.58	0.84	2.75	1.08	6.98	NON Verif.
eb	excess.																
0	1B	-168358	17310	11140	-499	--	--	--	-5.62	0.40	1.00	0.58	4.88	0.24	0.00	0.28	
0	1C	-3583	17310	-7713	-6372	--	--	--	-0.12	0.01	0.50	0.58	0.84	2.75	1.08	4.83	NON Verif.
eb	excess.																
0	1D	-168358	17310	-7713	-499	--	--	--	-5.62	0.40	1.00	0.58	4.88	0.24	0.00	0.19	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-1523	17450	7251	-5697	--	--	--	-0.05	0.00	0.50	0.58	0.74	3.17	2.26	10.62	NON Verif.
eb	excess.																
0	1J	-170418	17450	7251	-1174	--	--	--	-5.69	0.41	1.00	0.58	4.93	0.24	0.01	0.18	
0	1K	-1523	17450	-3824	-5697	--	--	--	-0.05	0.00	0.50	0.58	0.74	3.17	2.26	5.60	NON Verif.
eb	excess.																
0	1L	-170418	17450	-3824	-1174	--	--	--	-5.69	0.41	1.00	0.58	4.93	0.24	0.01	0.10	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 38 Descrizione: Maschio murario n. 38 su via dei Quartieri
altezza calcolata: 408.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-31011	7083	431	-2389	--	--	--	-1.72	0.12	1.00	0.39	1.95	0.40	--	--	
l	1B	-63525	7083	431	2753	--	--	--	-3.51	0.25	1.00	0.39	3.29	0.24	--	--	
l	1C	-31011	7083	-6620	-2389	--	--	--	-1.72	0.12	1.00	0.39	1.95	0.40	--	--	
l	1D	-63525	7083	-6620	2753	--	--	--	-3.51	0.25	1.00	0.39	3.29	0.24	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-31742	7663	-1279	-1750	--	--	--	-1.76	0.13	1.00	0.42	1.98	0.43	--	--	
l	1J	-62795	7663	-1279	2114	--	--	--	-3.47	0.25	1.00	0.42	3.26	0.26	--	--	
l	1K	-31742	7663	-4910	-1750	--	--	--	-1.76	0.13	1.00	0.42	1.98	0.43	--	--	
l	1L	-62795	7663	-4910	2114	--	--	--	-3.47	0.25	1.00	0.42	3.26	0.26	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-17101	6643	741	-360	--	--	--	-0.95	0.07	1.00	0.37	1.37	0.54	--	--	
½	1B	-86277	6643	741	909	--	--	--	-4.77	0.34	1.00	0.37	4.24	0.17	--	--	
½	1C	-17101	6643	-2338	-360	--	--	--	-0.95	0.07	1.00	0.37	1.37	0.54	--	--	
½	1D	-86277	6643	-2338	909	--	--	--	-4.77	0.34	1.00	0.37	4.24	0.17	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-15808	7257	30	496	--	--	--	-0.87	0.06	1.00	0.40	1.32	0.61	--	--	
½	1J	-87570	7257	30	53	--	--	--	-4.84	0.35	1.00	0.40	4.29	0.19	--	--	
½	1K	-15808	7257	-1626	496	--	--	--	-0.87	0.06	1.00	0.40	1.32	0.61	--	--	
½	1L	-87570	7257	-1626	53	--	--	--	-4.84	0.35	1.00	0.40	4.29	0.19	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-4281	8211	4598	825	--	--	--	-0.24	0.02	1.00	0.45	0.84	1.08	0.20	2.44	NON Verif.
0	1B	-107950	8211	4598	64	--	--	--	-5.97	0.43	1.00	0.45	5.14	0.18	0.00	0.19	
0	1C	-4281	8211	-1600	825	--	--	--	-0.24	0.02	1.00	0.45	0.84	1.08	0.20	0.85	NON Verif.
0	1D	-107950	8211	-1600	64	--	--	--	-5.97	0.43	1.00	0.45	5.14	0.18	0.00	0.07	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-1251	8837	3025	1495	--	--	--	-0.07	0.00	0.50	0.49	0.76	2.56	1.20	5.40	NON Verif.
eb eccess.																	
0	1J	-110979	8837	3025	-606	--	--	--	-6.14	0.44	1.00	0.49	5.26	0.19	0.01	0.13	
0	1K	-1251	8837	-27	1495	--	--	--	-0.07	0.00	0.50	0.49	0.76	2.56	1.20	0.05	NON Verif.
eb eccess.																	
0	1L	-110979	8837	-27	-606	--	--	--	-6.14	0.44	1.00	0.49	5.26	0.19	0.01	0.00	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 39 Descrizione: Maschio murario n. 39 su via dei Quartieri
altezza calcolata: 408.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-33916	7215	2589	-386	--	--	--	-2.19	0.16	1.00	0.47	2.30	0.40	--	--	
l	1B	-60146	7215	2589	853	--	--	--	-3.89	0.28	1.00	0.47	3.58	0.26	--	--	
l	1C	-33916	7215	-11410	-386	--	--	--	-2.19	0.16	1.00	0.47	2.30	0.40	--	--	
l	1D	-60146	7215	-11410	853	--	--	--	-3.89	0.28	1.00	0.47	3.58	0.26	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-32789	7475	-530	221	--	--	--	-2.12	0.15	1.00	0.48	2.25	0.43	--	--	
l	1J	-61273	7475	-530	247	--	--	--	-3.96	0.28	1.00	0.48	3.63	0.27	--	--	
l	1K	-32789	7475	-8290	221	--	--	--	-2.12	0.15	1.00	0.48	2.25	0.43	--	--	
l	1L	-61273	7475	-8290	247	--	--	--	-3.96	0.28	1.00	0.48	3.63	0.27	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-15081	6239	2293	-396	--	--	--	-0.97	0.07	1.00	0.40	1.39	0.58	--	--	
½	1B	-86562	6239	2293	1806	--	--	--	-5.59	0.40	1.00	0.40	4.86	0.17	--	--	
½	1C	-15081	6239	-2741	-396	--	--	--	-0.97	0.07	1.00	0.40	1.39	0.58	--	--	
½	1D	-86562	6239	-2741	1806	--	--	--	-5.59	0.40	1.00	0.40	4.86	0.17	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-12771	6509	1125	439	--	--	--	-0.83	0.06	1.00	0.42	1.28	0.66	--	--	
½	1J	-88872	6509	1125	970	--	--	--	-5.74	0.41	1.00	0.42	4.97	0.17	--	--	
½	1K	-12771	6509	-1572	439	--	--	--	-0.83	0.06	1.00	0.42	1.28	0.66	--	--	
½	1L	-88872	6509	-1572	970	--	--	--	-5.74	0.41	1.00	0.42	4.97	0.17	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	4007	10300	10105	-657	NON	Verificato.	Sforzo	normale di trazione								
0	1B	-113230	10300	10105	3580	--	--	--	-7.32	0.52	1.00	0.67	6.15	0.22	0.10	0.51	
0	1C	4007	10300	-2173	-657	NON	Verificato.	Sforzo	normale di trazione								
0	1D	-113230	10300	-2173	3580	--	--	--	-7.32	0.52	1.00	0.67	6.15	0.22	0.10	0.11	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	7530	10598	7359	260	NON	Verificato.	Sforzo	normale di trazione								
0	1J	-116752	10598	7359	2663	--	--	--	-7.55	0.54	1.00	0.68	6.32	0.22	0.07	0.38	
0	1K	7530	10598	572	260	NON	Verificato.	Sforzo	normale di trazione								
0	1L	-116752	10598	572	2663	--	--	--	-7.55	0.54	1.00	0.68	6.32	0.22	0.07	0.03	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 40 Descrizione: Maschio murario n. 40 su via dei quartieri
altezza calcolata: 408.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	1A	-22315	7841	659	-1375	--	--	--	-1.12	0.08	1.00	0.39	1.50	0.52	--	--	
l	1B	-62364	7841	659	1992	--	--	--	-3.13	0.22	1.00	0.39	3.01	0.26	--	--	
l	1C	-22315	7841	-721	-1375	--	--	--	-1.12	0.08	1.00	0.39	1.50	0.52	--	--	
l	1D	-62364	7841	-721	1992	--	--	--	-3.13	0.22	1.00	0.39	3.01	0.26	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-20739	8327	443	-1113	--	--	--	-1.04	0.07	1.00	0.42	1.44	0.58	--	--	
l	1J	-63939	8327	443	1730	--	--	--	-3.21	0.23	1.00	0.42	3.07	0.27	--	--	
l	1K	-20739	8327	-506	-1113	--	--	--	-1.04	0.07	1.00	0.42	1.44	0.58	--	--	
l	1L	-63939	8327	-506	1730	--	--	--	-3.21	0.23	1.00	0.42	3.07	0.27	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-4044	8179	1659	-1437	--	--	--	-0.20	0.01	1.00	0.41	0.81	1.01	--	--	NON Verif.
½	1B	-90389	8179	1659	3420	--	--	--	-4.54	0.32	1.00	0.41	4.07	0.20	--	--	
½	1C	-4044	8179	278	-1437	--	--	--	-0.20	0.01	1.00	0.41	0.81	1.01	--	--	NON Verif.
½	1D	-90389	8179	278	3420	--	--	--	-4.54	0.32	1.00	0.41	4.07	0.20	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-830	8708	1603	-1071	--	--	--	-0.04	0.00	1.00	0.44	0.69	1.27	--	--	NON Verif.
½	1J	-93602	8708	1603	3055	--	--	--	-4.70	0.34	1.00	0.44	4.19	0.21	--	--	
½	1K	-830	8708	333	-1071	--	--	--	-0.04	0.00	1.00	0.44	0.69	1.27	--	--	NON Verif.
½	1L	-93602	8708	333	3055	--	--	--	-4.70	0.34	1.00	0.44	4.19	0.21	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	14223	8589	3877	-208	NON Verificato.	Sforzo	normale di trazione									
0	1B	-118372	8589	3877	3685	--	--	--	-5.95	0.42	1.00	0.43	5.12	0.17	0.06	0.15	
0	1C	14223	8589	58	-208	NON Verificato.	Sforzo	normale di trazione									
0	1D	-118372	8589	58	3685	--	--	--	-5.95	0.42	1.00	0.43	5.12	0.17	0.06	0.00	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	19068	9135	3418	-96	NON Verificato.	Sforzo	normale di trazione									
0	1J	-123217	9135	3418	3573	--	--	--	-6.19	0.44	1.00	0.46	5.30	0.17	0.05	0.13	
0	1K	19068	9135	517	-96	NON Verificato.	Sforzo	normale di trazione									
0	1L	-123217	9135	517	3573	--	--	--	-6.19	0.44	1.00	0.46	5.30	0.17	0.05	0.02	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 41 Descrizione: Maschio murario n. 41 su via dei quartieri
altezza calcolata: 408.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-8810	1034	793	0	--	--	--	-1.52	0.11	1.00	0.18	1.80	0.20	--	--	
l	1B	-13224	1034	793	0	--	--	--	-2.29	0.16	1.00	0.18	2.38	0.15	--	--	
l	1C	-8810	1034	-807	0	--	--	--	-1.52	0.11	1.00	0.18	1.80	0.20	--	--	
l	1D	-13224	1034	-807	0	--	--	--	-2.29	0.16	1.00	0.18	2.38	0.15	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-9006	1063	716	0	--	--	--	-1.56	0.11	1.00	0.18	1.83	0.20	--	--	
l	1J	-13027	1063	716	0	--	--	--	-2.25	0.16	1.00	0.18	2.35	0.16	--	--	
l	1K	-9006	1063	-731	0	--	--	--	-1.56	0.11	1.00	0.18	1.83	0.20	--	--	
l	1L	-13027	1063	-731	0	--	--	--	-2.25	0.16	1.00	0.18	2.35	0.16	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-28573	7810	1480	0	--	--	--	-1.24	0.09	1.00	0.34	1.59	0.43	--	--	
½	1B	-66247	7810	1480	0	--	--	--	-2.87	0.20	1.00	0.34	2.81	0.24	--	--	
½	1C	-28573	7810	-2144	0	--	--	--	-1.24	0.09	1.00	0.34	1.59	0.43	--	--	
½	1D	-66247	7810	-2144	0	--	--	--	-2.87	0.20	1.00	0.34	2.81	0.24	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-26130	8538	1447	0	--	--	--	-1.13	0.08	1.00	0.37	1.51	0.49	--	--	
½	1J	-68690	8538	1447	0	--	--	--	-2.97	0.21	1.00	0.37	2.89	0.26	--	--	
½	1K	-26130	8538	-2111	0	--	--	--	-1.13	0.08	1.00	0.37	1.51	0.49	--	--	
½	1L	-68690	8538	-2111	0	--	--	--	-2.97	0.21	1.00	0.37	2.89	0.26	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-3363	6071	3830	0	--	--	--	-0.29	0.02	1.00	0.53	0.88	1.20	0.00	2.59	NON Verif.
0	1B	-54518	6071	3830	0	--	--	--	-4.72	0.34	1.00	0.53	4.20	0.25	0.00	0.26	
0	1C	-3363	6071	-2108	0	--	--	--	-0.29	0.02	1.00	0.53	0.88	1.20	0.00	1.43	NON Verif.
0	1D	-54518	6071	-2108	0	--	--	--	-4.72	0.34	1.00	0.53	4.20	0.25	0.00	0.14	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-127	6588	3201	0	--	--	--	-0.01	0.00	1.00	0.57	0.67	1.71	0.00	56.01	NON Verif.
0	1J	-57754	6588	3201	0	--	--	--	-5.00	0.36	1.00	0.57	4.41	0.26	0.00	0.21	
0	1K	-127	6588	-1478	0	--	--	--	-0.01	0.00	1.00	0.57	0.67	1.71	0.00	25.87	NON Verif.
0	1L	-57754	6588	-1478	0	--	--	--	-5.00	0.36	1.00	0.57	4.41	0.26	0.00	0.10	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **42** Descrizione: **Maschio murario n. 42**
altezza calcolata: **408.00** cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-15585	5055	1932	-3166	--	--	--	-1.06	0.08	1.00	0.34	1.46	0.47	--	--	
l	1B	-29753	5055	1932	62	--	--	--	-2.03	0.14	1.00	0.34	2.18	0.32	--	--	
l	1C	-15585	5055	-1847	-3166	--	--	--	-1.06	0.08	1.00	0.34	1.46	0.47	--	--	
l	1D	-29753	5055	-1847	62	--	--	--	-2.03	0.14	1.00	0.34	2.18	0.32	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-19154	3370	988	-2359	--	--	--	-1.30	0.09	1.00	0.23	1.64	0.28	--	--	
l	1J	-26184	3370	988	-745	--	--	--	-1.78	0.13	1.00	0.23	2.00	0.23	--	--	
l	1K	-19154	3370	-903	-2359	--	--	--	-1.30	0.09	1.00	0.23	1.64	0.28	--	--	
l	1L	-26184	3370	-903	-745	--	--	--	-1.78	0.13	1.00	0.23	2.00	0.23	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-23760	3290	26	878	--	--	--	-1.98	0.14	1.00	0.27	2.15	0.26	--	--	
½	1B	-29295	3290	26	353	--	--	--	-2.45	0.17	1.00	0.27	2.50	0.22	--	--	
½	1C	-23760	3290	-1112	878	--	--	--	-1.98	0.14	1.00	0.27	2.15	0.26	--	--	
½	1D	-29295	3290	-1112	353	--	--	--	-2.45	0.17	1.00	0.27	2.50	0.22	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-25156	1995	-220	735	--	--	--	-2.10	0.15	1.00	0.17	2.24	0.15	--	--	
½	1J	-27899	1995	-220	497	--	--	--	-2.33	0.17	1.00	0.17	2.41	0.14	--	--	
½	1K	-25156	1995	-865	735	--	--	--	-2.10	0.15	1.00	0.17	2.24	0.15	--	--	
½	1L	-27899	1995	-865	497	--	--	--	-2.33	0.17	1.00	0.17	2.41	0.14	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-23590	2890	160	-1582	--	--	--	-1.60	0.11	1.00	0.20	1.86	0.21	0.10	0.02	
0	1B	-34781	2890	160	-1477	--	--	--	-2.37	0.17	1.00	0.20	2.43	0.16	0.07	0.01	
0	1C	-23590	2890	-704	-1582	--	--	--	-1.60	0.11	1.00	0.20	1.86	0.21	0.10	0.07	
0	1D	-34781	2890	-704	-1477	--	--	--	-2.37	0.17	1.00	0.20	2.43	0.16	0.07	0.05	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-26455	1900	-52	-1552	--	--	--	-1.80	0.13	1.00	0.13	2.01	0.13	0.09	0.00	
0	1J	-31916	1900	-52	-1507	--	--	--	-2.17	0.16	1.00	0.13	2.29	0.11	0.07	0.00	
0	1K	-26455	1900	-493	-1552	--	--	--	-1.80	0.13	1.00	0.13	2.01	0.13	0.09	0.05	
0	1L	-31916	1900	-493	-1507	--	--	--	-2.17	0.16	1.00	0.13	2.29	0.11	0.07	0.04	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 43 Descrizione: Maschio murario n. 43 su via san Domenico
altezza calcolata: 408.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-15928	7811	875	13	--	--	--	-0.94	0.07	1.00	0.46	1.37	0.68	--	--	
l	1B	-30485	7811	875	-3842	--	--	--	-1.81	0.13	1.00	0.46	2.02	0.46	--	--	
l	1C	-15928	7811	-1861	13	--	--	--	-0.94	0.07	1.00	0.46	1.37	0.68	--	--	
l	1D	-30485	7811	-1861	-3842	--	--	--	-1.81	0.13	1.00	0.46	2.02	0.46	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-19429	5251	205	-926	--	--	--	-1.15	0.08	1.00	0.31	1.52	0.41	--	--	
l	1J	-26983	5251	205	-2903	--	--	--	-1.60	0.11	1.00	0.31	1.86	0.33	--	--	
l	1K	-19429	5251	-1192	-926	--	--	--	-1.15	0.08	1.00	0.31	1.52	0.41	--	--	
l	1L	-26983	5251	-1192	-2903	--	--	--	-1.60	0.11	1.00	0.31	1.86	0.33	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-41915	6054	-580	-2273	--	--	--	-2.05	0.15	1.00	0.30	2.19	0.27	--	--	
½	1B	-52712	6054	-580	448	--	--	--	-2.57	0.18	1.00	0.30	2.59	0.23	--	--	
½	1C	-41915	6054	-1611	-2273	--	--	--	-2.05	0.15	1.00	0.30	2.19	0.27	--	--	
½	1D	-52712	6054	-1611	448	--	--	--	-2.57	0.18	1.00	0.30	2.59	0.23	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-44459	3467	-798	-1552	--	--	--	-2.17	0.16	1.00	0.17	2.29	0.15	--	--	
½	1J	-50168	3467	-798	-274	--	--	--	-2.45	0.17	1.00	0.17	2.50	0.14	--	--	
½	1K	-44459	3467	-1393	-1552	--	--	--	-2.17	0.16	1.00	0.17	2.29	0.15	--	--	
½	1L	-50168	3467	-1393	-274	--	--	--	-2.45	0.17	1.00	0.17	2.50	0.14	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-30547	7089	-94	1681	--	--	--	-1.68	0.12	1.00	0.39	1.92	0.41	0.07	0.01	
0	1B	-48914	7089	-94	5353	--	--	--	-2.69	0.19	1.00	0.39	2.68	0.29	0.15	0.01	
0	1C	-30547	7089	-779	1681	--	--	--	-1.68	0.12	1.00	0.39	1.92	0.41	0.07	0.06	
0	1D	-48914	7089	-779	5353	--	--	--	-2.69	0.19	1.00	0.39	2.68	0.29	0.15	0.04	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-35115	4545	-184	2547	--	--	--	-1.93	0.14	1.00	0.25	2.11	0.24	0.09	0.01	
0	1J	-44347	4545	-184	4488	--	--	--	-2.44	0.17	1.00	0.25	2.49	0.20	0.13	0.01	
0	1K	-35115	4545	-689	2547	--	--	--	-1.93	0.14	1.00	0.25	2.11	0.24	0.09	0.05	
0	1L	-44347	4545	-689	4488	--	--	--	-2.44	0.17	1.00	0.25	2.49	0.20	0.13	0.04	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **44** Descrizione: **Maschio murario n. 44 su via san domenico**
altezza calcolata: **408.00** cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-24413	11340	-794	33	--	--	--	-1.20	0.09	1.00	0.56	1.56	0.71	--	--	
l	1B	-36622	11340	-794	391	--	--	--	-1.79	0.13	1.00	0.56	2.01	0.55	--	--	
l	1C	-24413	11340	-1487	33	--	--	--	-1.20	0.09	1.00	0.56	1.56	0.71	--	--	
l	1D	-36622	11340	-1487	391	--	--	--	-1.79	0.13	1.00	0.56	2.01	0.55	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-27535	6441	-820	120	--	--	--	-1.35	0.10	1.00	0.32	1.67	0.38	--	--	
l	1J	-33500	6441	-820	303	--	--	--	-1.64	0.12	1.00	0.32	1.89	0.33	--	--	
l	1K	-27535	6441	-1461	120	--	--	--	-1.35	0.10	1.00	0.32	1.67	0.38	--	--	
l	1L	-33500	6441	-1461	303	--	--	--	-1.64	0.12	1.00	0.32	1.89	0.33	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-76136	11414	-2621	-662	--	--	--	-1.87	0.13	1.00	0.28	2.06	0.27	--	--	
½	1B	-105392	11414	-2621	1787	--	--	--	-2.58	0.18	1.00	0.28	2.60	0.22	--	--	
½	1C	-76136	11414	-3635	-662	--	--	--	-1.87	0.13	1.00	0.28	2.06	0.27	--	--	
½	1D	-105392	11414	-3635	1787	--	--	--	-2.58	0.18	1.00	0.28	2.60	0.22	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-83540	6999	-2491	4	--	--	--	-2.05	0.15	1.00	0.17	2.20	0.16	--	--	
½	1J	-97988	6999	-2491	1121	--	--	--	-2.40	0.17	1.00	0.17	2.46	0.14	--	--	
½	1K	-83540	6999	-3765	4	--	--	--	-2.05	0.15	1.00	0.17	2.20	0.16	--	--	
½	1L	-97988	6999	-3765	1121	--	--	--	-2.40	0.17	1.00	0.17	2.46	0.14	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-38158	5805	-1502	829	--	--	--	-1.87	0.13	1.00	0.28	2.06	0.28	0.02	0.10	
0	1B	-65954	5805	-1502	-2473	--	--	--	-3.23	0.23	1.00	0.28	3.08	0.18	0.05	0.07	
0	1C	-38158	5805	-1985	829	--	--	--	-1.87	0.13	1.00	0.28	2.06	0.28	0.02	0.13	
0	1D	-65954	5805	-1985	-2473	--	--	--	-3.23	0.23	1.00	0.28	3.08	0.18	0.05	0.09	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-45243	3559	-1464	-42	--	--	--	-2.22	0.16	1.00	0.17	2.32	0.15	0.00	0.08	
0	1J	-58868	3559	-1464	-1602	--	--	--	-2.88	0.21	1.00	0.17	2.82	0.12	0.03	0.07	
0	1K	-45243	3559	-2022	-42	--	--	--	-2.22	0.16	1.00	0.17	2.32	0.15	0.00	0.12	
0	1L	-58868	3559	-2022	-1602	--	--	--	-2.88	0.21	1.00	0.17	2.82	0.12	0.03	0.10	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 45 Descrizione: Maschio murario n. 45 su via san domenico
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-17365	7030	71	6098	--	--	--	-1.20	0.09	1.00	0.48	1.56	0.62	--	--	
l	1B	-25729	7030	71	-991	--	--	--	-1.77	0.13	1.00	0.48	1.99	0.49	--	--	
l	1C	-17365	7030	-577	6098	--	--	--	-1.20	0.09	1.00	0.48	1.56	0.62	--	--	
l	1D	-25729	7030	-577	-991	--	--	--	-1.77	0.13	1.00	0.48	1.99	0.49	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-19370	4391	19	4205	--	--	--	-1.34	0.10	1.00	0.30	1.66	0.36	--	--	
l	1J	-23725	4391	19	902	--	--	--	-1.64	0.12	1.00	0.30	1.89	0.32	--	--	
l	1K	-19370	4391	-526	4205	--	--	--	-1.34	0.10	1.00	0.30	1.66	0.36	--	--	
l	1L	-23725	4391	-526	902	--	--	--	-1.64	0.12	1.00	0.30	1.89	0.32	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-87966	12190	-2396	1150	--	--	--	-2.11	0.15	1.00	0.29	2.24	0.26	--	--	
½	1B	-111743	12190	-2396	1877	--	--	--	-2.68	0.19	1.00	0.29	2.67	0.22	--	--	
½	1C	-87966	12190	-4068	1150	--	--	--	-2.11	0.15	1.00	0.29	2.24	0.26	--	--	
½	1D	-111743	12190	-4068	1877	--	--	--	-2.68	0.19	1.00	0.29	2.67	0.22	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-93495	7089	-2286	1231	--	--	--	-2.25	0.16	1.00	0.17	2.34	0.15	--	--	
½	1J	-106215	7089	-2286	1796	--	--	--	-2.55	0.18	1.00	0.17	2.57	0.13	--	--	
½	1K	-93495	7089	-4178	1231	--	--	--	-2.25	0.16	1.00	0.17	2.34	0.15	--	--	
½	1L	-106215	7089	-4178	1796	--	--	--	-2.55	0.18	1.00	0.17	2.57	0.13	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-42623	8381	-2061	664	--	--	--	-2.05	0.15	1.00	0.40	2.20	0.37	0.02	0.12	
0	1B	-71895	8381	-2061	-2812	--	--	--	-3.45	0.25	1.00	0.40	3.25	0.25	0.05	0.09	
0	1C	-42623	8381	-3082	664	--	--	--	-2.05	0.15	1.00	0.40	2.20	0.37	0.02	0.18	
0	1D	-71895	8381	-3082	-2812	--	--	--	-3.45	0.25	1.00	0.40	3.25	0.25	0.05	0.13	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-49977	5511	-2186	-236	--	--	--	-2.40	0.17	1.00	0.26	2.46	0.22	0.01	0.12	
0	1J	-64542	5511	-2186	-1912	--	--	--	-3.10	0.22	1.00	0.26	2.99	0.18	0.04	0.10	
0	1K	-49977	5511	-2958	-236	--	--	--	-2.40	0.17	1.00	0.26	2.46	0.22	0.01	0.16	
0	1L	-64542	5511	-2958	-1912	--	--	--	-3.10	0.22	1.00	0.26	2.99	0.18	0.04	0.13	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 46 Descrizione: Maschio murario n. 46 su via san domenico
altezza calcolata: 408.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-15326	16790	242	571	--	--	--	-1.17	0.08	1.00	1.28	1.54	1.67	--	--	NON Verif.
l	1B	-23483	16790	242	242	--	--	--	-1.79	0.13	1.00	1.28	2.00	1.28	--	--	NON Verif.
l	1C	-15326	16790	-1078	571	--	--	--	-1.17	0.08	1.00	1.28	1.54	1.67	--	--	NON Verif.
l	1D	-23483	16790	-1078	242	--	--	--	-1.79	0.13	1.00	1.28	2.00	1.28	--	--	NON Verif.
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-17412	9458	-53	489	--	--	--	-1.33	0.09	1.00	0.72	1.66	0.87	--	--	
l	1J	-21398	9458	-53	324	--	--	--	-1.63	0.12	1.00	0.72	1.88	0.77	--	--	
l	1K	-17412	9458	-783	489	--	--	--	-1.33	0.09	1.00	0.72	1.66	0.87	--	--	
l	1L	-21398	9458	-783	324	--	--	--	-1.63	0.12	1.00	0.72	1.88	0.77	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-47282	10813	-833	634	--	--	--	-1.80	0.13	1.00	0.41	2.01	0.41	--	--	
½	1B	-81682	10813	-833	68	--	--	--	-3.11	0.22	1.00	0.41	2.99	0.28	--	--	
½	1C	-47282	10813	-2208	634	--	--	--	-1.80	0.13	1.00	0.41	2.01	0.41	--	--	
½	1D	-81682	10813	-2208	68	--	--	--	-3.11	0.22	1.00	0.41	2.99	0.28	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-55468	6561	-852	473	--	--	--	-2.11	0.15	1.00	0.25	2.25	0.22	--	--	
½	1J	-73496	6561	-852	228	--	--	--	-2.80	0.20	1.00	0.25	2.76	0.18	--	--	
½	1K	-55468	6561	-2190	473	--	--	--	-2.11	0.15	1.00	0.25	2.25	0.22	--	--	
½	1L	-73496	6561	-2190	228	--	--	--	-2.80	0.20	1.00	0.25	2.76	0.18	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-16959	5488	-54	-366	--	--	--	-1.29	0.09	1.00	0.42	1.63	0.51	0.04	0.01	
0	1B	-56089	5488	-54	-663	--	--	--	-4.27	0.31	1.00	0.42	3.87	0.22	0.03	0.00	
0	1C	-16959	5488	-1251	-366	--	--	--	-1.29	0.09	1.00	0.42	1.63	0.51	0.04	0.17	
0	1D	-56089	5488	-1251	-663	--	--	--	-4.27	0.31	1.00	0.42	3.87	0.22	0.03	0.07	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-26907	3330	-203	-402	--	--	--	-2.05	0.15	1.00	0.25	2.20	0.23	0.03	0.02	
0	1J	-46142	3330	-203	-627	--	--	--	-3.52	0.25	1.00	0.25	3.30	0.15	0.03	0.01	
0	1K	-26907	3330	-1102	-402	--	--	--	-2.05	0.15	1.00	0.25	2.20	0.23	0.03	0.10	
0	1L	-46142	3330	-1102	-627	--	--	--	-3.52	0.25	1.00	0.25	3.30	0.15	0.03	0.07	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 47 Descrizione: Maschio murario n. 47 su via san domenico
altezza calcolata: 408.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-13796	8544	629	24	--	--	--	-0.93	0.07	1.00	0.57	1.36	0.85	--	--	
l	1B	-20700	8544	629	-109	--	--	--	-1.39	0.10	1.00	0.57	1.70	0.67	--	--	
l	1C	-13796	8544	-699	24	--	--	--	-0.93	0.07	1.00	0.57	1.36	0.85	--	--	
l	1D	-20700	8544	-699	-109	--	--	--	-1.39	0.10	1.00	0.57	1.70	0.67	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-15238	5040	367	-8	--	--	--	-1.02	0.07	1.00	0.34	1.43	0.47	--	--	
l	1J	-19258	5040	367	-76	--	--	--	-1.29	0.09	1.00	0.34	1.63	0.42	--	--	
l	1K	-15238	5040	-436	-8	--	--	--	-1.02	0.07	1.00	0.34	1.43	0.47	--	--	
l	1L	-19258	5040	-436	-76	--	--	--	-1.29	0.09	1.00	0.34	1.63	0.42	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-48120	9949	1995	-113	--	--	--	-1.62	0.12	1.00	0.33	1.87	0.36	--	--	
½	1B	-77213	9949	1995	714	--	--	--	-2.59	0.19	1.00	0.33	2.61	0.26	--	--	
½	1C	-48120	9949	-3601	-113	--	--	--	-1.62	0.12	1.00	0.33	1.87	0.36	--	--	
½	1D	-77213	9949	-3601	714	--	--	--	-2.59	0.19	1.00	0.33	2.61	0.26	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-54566	6423	754	-183	--	--	--	-1.83	0.13	1.00	0.22	2.03	0.21	--	--	
½	1J	-70767	6423	754	783	--	--	--	-2.38	0.17	1.00	0.22	2.44	0.18	--	--	
½	1K	-54566	6423	-2359	-183	--	--	--	-1.83	0.13	1.00	0.22	2.03	0.21	--	--	
½	1L	-70767	6423	-2359	783	--	--	--	-2.38	0.17	1.00	0.22	2.44	0.18	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-21623	8410	1517	2665	--	--	--	-1.45	0.10	1.00	0.56	1.75	0.65	0.18	0.17	
0	1B	-55342	8410	1517	-4000	--	--	--	-3.72	0.27	1.00	0.56	3.45	0.33	0.13	0.08	
0	1C	-21623	8410	-2548	2665	--	--	--	-1.45	0.10	1.00	0.56	1.75	0.65	0.18	0.28	
0	1D	-55342	8410	-2548	-4000	--	--	--	-3.72	0.27	1.00	0.56	3.45	0.33	0.13	0.14	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-29585	6096	632	1071	--	--	--	-1.99	0.14	1.00	0.41	2.15	0.38	0.06	0.05	
0	1J	-47380	6096	632	-2406	--	--	--	-3.18	0.23	1.00	0.41	3.05	0.27	0.09	0.04	
0	1K	-29585	6096	-1663	1071	--	--	--	-1.99	0.14	1.00	0.41	2.15	0.38	0.06	0.14	
0	1L	-47380	6096	-1663	-2406	--	--	--	-3.18	0.23	1.00	0.41	3.05	0.27	0.09	0.10	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 48 Descrizione: Maschio murario n. 48 su via san Domenico
altezza calcolata: 408.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-16212	4393	536	298	--	--	--	-1.07	0.08	1.00	0.29	1.46	0.40	--	--	
l	1B	-22586	4393	536	390	--	--	--	-1.49	0.11	1.00	0.29	1.78	0.33	--	--	
l	1C	-16212	4393	-873	298	--	--	--	-1.07	0.08	1.00	0.29	1.46	0.40	--	--	
l	1D	-22586	4393	-873	390	--	--	--	-1.49	0.11	1.00	0.29	1.78	0.33	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-16805	4133	358	265	--	--	--	-1.11	0.08	1.00	0.27	1.49	0.37	--	--	
l	1J	-21994	4133	358	423	--	--	--	-1.45	0.10	1.00	0.27	1.75	0.31	--	--	
l	1K	-16805	4133	-695	265	--	--	--	-1.11	0.08	1.00	0.27	1.49	0.37	--	--	
l	1L	-21994	4133	-695	423	--	--	--	-1.45	0.10	1.00	0.27	1.75	0.31	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-61085	3713	2185	-308	--	--	--	-2.01	0.14	1.00	0.12	2.17	0.11	--	--	
½	1B	-78062	3713	2185	867	--	--	--	-2.57	0.18	1.00	0.12	2.59	0.09	--	--	
½	1C	-61085	3713	-2100	-308	--	--	--	-2.01	0.14	1.00	0.12	2.17	0.11	--	--	
½	1D	-78062	3713	-2100	867	--	--	--	-2.57	0.18	1.00	0.12	2.59	0.09	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-62165	3499	1829	-411	--	--	--	-2.05	0.15	1.00	0.12	2.20	0.10	--	--	
½	1J	-76982	3499	1829	970	--	--	--	-2.54	0.18	1.00	0.12	2.56	0.09	--	--	
½	1K	-62165	3499	-1744	-411	--	--	--	-2.05	0.15	1.00	0.12	2.20	0.10	--	--	
½	1L	-76982	3499	-1744	970	--	--	--	-2.54	0.18	1.00	0.12	2.56	0.09	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-37769	6721	1679	1281	--	--	--	-2.49	0.18	1.00	0.44	2.53	0.35	0.05	0.12	
0	1B	-52660	6721	1679	-1385	--	--	--	-3.47	0.25	1.00	0.44	3.26	0.27	0.05	0.09	
0	1C	-37769	6721	-1668	1281	--	--	--	-2.49	0.18	1.00	0.44	2.53	0.35	0.05	0.12	
0	1D	-52660	6721	-1668	-1385	--	--	--	-3.47	0.25	1.00	0.44	3.26	0.27	0.05	0.09	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-39341	6477	1444	897	--	--	--	-2.59	0.19	1.00	0.43	2.60	0.33	0.04	0.10	
0	1J	-51088	6477	1444	-1001	--	--	--	-3.37	0.24	1.00	0.43	3.18	0.27	0.03	0.08	
0	1K	-39341	6477	-1433	897	--	--	--	-2.59	0.19	1.00	0.43	2.60	0.33	0.04	0.10	
0	1L	-51088	6477	-1433	-1001	--	--	--	-3.37	0.24	1.00	0.43	3.18	0.27	0.03	0.08	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 49 Descrizione: Maschio murario n. 49 su via san Domenico
altezza calcolata: 408.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-20862	7272	862	59	--	--	--	-1.16	0.08	1.00	0.41	1.53	0.53	--	--	
l	1B	-25085	7272	862	77	--	--	--	-1.40	0.10	1.00	0.41	1.71	0.47	--	--	
l	1C	-20862	7272	-1068	59	--	--	--	-1.16	0.08	1.00	0.41	1.53	0.53	--	--	
l	1D	-25085	7272	-1068	77	--	--	--	-1.40	0.10	1.00	0.41	1.71	0.47	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-20267	8245	546	57	--	--	--	-1.13	0.08	1.00	0.46	1.51	0.61	--	--	
l	1J	-25680	8245	546	78	--	--	--	-1.43	0.10	1.00	0.46	1.73	0.53	--	--	
l	1K	-20267	8245	-751	57	--	--	--	-1.13	0.08	1.00	0.46	1.51	0.61	--	--	
l	1L	-25680	8245	-751	78	--	--	--	-1.43	0.10	1.00	0.46	1.73	0.53	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-68438	6901	390	-1498	--	--	--	-1.91	0.14	1.00	0.19	2.09	0.18	--	--	
½	1B	-85347	6901	390	1354	--	--	--	-2.38	0.17	1.00	0.19	2.44	0.16	--	--	
½	1C	-68438	6901	-666	-1498	--	--	--	-1.91	0.14	1.00	0.19	2.09	0.18	--	--	
½	1D	-85347	6901	-666	1354	--	--	--	-2.38	0.17	1.00	0.19	2.44	0.16	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-66782	7478	376	-1955	--	--	--	-1.86	0.13	1.00	0.21	2.06	0.20	--	--	
½	1J	-87003	7478	376	1811	--	--	--	-2.43	0.17	1.00	0.21	2.48	0.17	--	--	
½	1K	-66782	7478	-652	-1955	--	--	--	-1.86	0.13	1.00	0.21	2.06	0.20	--	--	
½	1L	-87003	7478	-652	1811	--	--	--	-2.43	0.17	1.00	0.21	2.48	0.17	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-35671	4177	449	807	--	--	--	-1.99	0.14	1.00	0.23	2.15	0.22	0.03	0.03	
0	1B	-53264	4177	449	-866	--	--	--	-2.97	0.21	1.00	0.23	2.89	0.16	0.02	0.02	
0	1C	-35671	4177	-616	807	--	--	--	-1.99	0.14	1.00	0.23	2.15	0.22	0.03	0.04	
0	1D	-53264	4177	-616	-866	--	--	--	-2.97	0.21	1.00	0.23	2.89	0.16	0.02	0.03	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-35301	4413	377	1230	--	--	--	-1.97	0.14	1.00	0.25	2.14	0.23	0.04	0.03	
0	1J	-53635	4413	377	-1290	--	--	--	-2.99	0.21	1.00	0.25	2.90	0.17	0.03	0.02	
0	1K	-35301	4413	-544	1230	--	--	--	-1.97	0.14	1.00	0.25	2.14	0.23	0.04	0.04	
0	1L	-53635	4413	-544	-1290	--	--	--	-2.99	0.21	1.00	0.25	2.90	0.17	0.03	0.03	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 50 Descrizione: Maschio murario n. 50 su via san Domenico
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-15854	10567	963	223	--	--	--	-0.93	0.07	1.00	0.62	1.36	0.92	--	--	
l	1B	-29130	10567	963	140	--	--	--	-1.72	0.12	1.00	0.62	1.95	0.64	--	--	
l	1C	-15854	10567	-621	223	--	--	--	-0.93	0.07	1.00	0.62	1.36	0.92	--	--	
l	1D	-29130	10567	-621	140	--	--	--	-1.72	0.12	1.00	0.62	1.95	0.64	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-14949	8746	1018	309	--	--	--	-0.88	0.06	1.00	0.52	1.32	0.78	--	--	
l	1J	-30035	8746	1018	55	--	--	--	-1.77	0.13	1.00	0.52	1.99	0.52	--	--	
l	1K	-14949	8746	-676	309	--	--	--	-0.88	0.06	1.00	0.52	1.32	0.78	--	--	
l	1L	-30035	8746	-676	55	--	--	--	-1.77	0.13	1.00	0.52	1.99	0.52	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-61797	7258	4193	-286	--	--	--	-1.82	0.13	1.00	0.21	2.03	0.21	--	--	
½	1B	-94362	7258	4193	219	--	--	--	-2.78	0.20	1.00	0.21	2.75	0.16	--	--	
½	1C	-61797	7258	-4148	-286	--	--	--	-1.82	0.13	1.00	0.21	2.03	0.21	--	--	
½	1D	-94362	7258	-4148	219	--	--	--	-2.78	0.20	1.00	0.21	2.75	0.16	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-60738	5870	4415	-109	--	--	--	-1.79	0.13	1.00	0.17	2.00	0.17	--	--	
½	1J	-95421	5870	4415	42	--	--	--	-2.81	0.20	1.00	0.17	2.77	0.12	--	--	
½	1K	-60738	5870	-4369	-109	--	--	--	-1.79	0.13	1.00	0.17	2.00	0.17	--	--	
½	1L	-95421	5870	-4369	42	--	--	--	-2.81	0.20	1.00	0.17	2.77	0.12	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-29867	11995	3225	-1557	--	--	--	-1.76	0.13	1.00	0.71	1.98	0.71	0.07	0.27	
0	1B	-70094	11995	3225	2292	--	--	--	-4.13	0.30	1.00	0.71	3.76	0.38	0.06	0.15	
0	1C	-29867	11995	-3238	-1557	--	--	--	-1.76	0.13	1.00	0.71	1.98	0.71	0.07	0.27	
0	1D	-70094	11995	-3238	2292	--	--	--	-4.13	0.30	1.00	0.71	3.76	0.38	0.06	0.15	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-30563	11645	3355	347	--	--	--	-1.80	0.13	1.00	0.69	2.01	0.68	0.02	0.27	
0	1J	-69398	11645	3355	388	--	--	--	-4.09	0.29	1.00	0.69	3.73	0.37	0.01	0.16	
0	1K	-30563	11645	-3368	347	--	--	--	-1.80	0.13	1.00	0.69	2.01	0.68	0.02	0.27	
0	1L	-69398	11645	-3368	388	--	--	--	-4.09	0.29	1.00	0.69	3.73	0.37	0.01	0.16	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 51 Descrizione: Maschio murario n. 51 su via san Domenico
altezza calcolata: 408.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-30841	18595	-627	-1103	--	--	--	-1.46	0.10	1.00	0.88	1.75	1.00	--	--	NON Verif.
l	1B	-46559	18595	-627	1769	--	--	--	-2.20	0.16	1.00	0.88	2.31	0.76	--	--	NON Verif.
l	1C	-30841	18595	-6607	-1103	--	--	--	-1.46	0.10	1.00	0.88	1.75	1.00	--	--	
l	1D	-46559	18595	-6607	1769	--	--	--	-2.20	0.16	1.00	0.88	2.31	0.76	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-31832	14186	-256	-611	--	--	--	-1.50	0.11	1.00	0.67	1.79	0.75	--	--	
l	1J	-45568	14186	-256	1278	--	--	--	-2.15	0.15	1.00	0.67	2.28	0.59	--	--	
l	1K	-31832	14186	-6979	-611	--	--	--	-1.50	0.11	1.00	0.67	1.79	0.75	--	--	
l	1L	-45568	14186	-6979	1278	--	--	--	-2.15	0.15	1.00	0.67	2.28	0.59	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-91350	14680	3252	616	--	--	--	-2.16	0.15	1.00	0.35	2.28	0.30	--	--	
½	1B	-123588	14680	3252	-797	--	--	--	-2.92	0.21	1.00	0.35	2.85	0.24	--	--	
½	1C	-91350	14680	-5098	616	--	--	--	-2.16	0.15	1.00	0.35	2.28	0.30	--	--	
½	1D	-123588	14680	-5098	-797	--	--	--	-2.92	0.21	1.00	0.35	2.85	0.24	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-94005	11007	3486	944	--	--	--	-2.22	0.16	1.00	0.26	2.33	0.22	--	--	
½	1J	-120934	11007	3486	-1126	--	--	--	-2.86	0.20	1.00	0.26	2.80	0.19	--	--	
½	1K	-94005	11007	-5332	944	--	--	--	-2.22	0.16	1.00	0.26	2.33	0.22	--	--	
½	1L	-120934	11007	-5332	-1126	--	--	--	-2.86	0.20	1.00	0.26	2.80	0.19	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-44406	9030	6141	1967	--	--	--	-2.10	0.15	1.00	0.43	2.23	0.38	0.05	0.35	
0	1B	-77281	9030	6141	5885	--	--	--	-3.65	0.26	1.00	0.43	3.40	0.25	0.10	0.24	
0	1C	-44406	9030	295	1967	--	--	--	-2.10	0.15	1.00	0.43	2.23	0.38	0.05	0.02	
0	1D	-77281	9030	295	5885	--	--	--	-3.65	0.26	1.00	0.43	3.40	0.25	0.10	0.01	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-50142	7163	6128	2318	--	--	--	-2.37	0.17	1.00	0.34	2.44	0.28	0.05	0.32	
0	1J	-71545	7163	6128	5533	--	--	--	-3.38	0.24	1.00	0.34	3.20	0.21	0.10	0.25	
0	1K	-50142	7163	308	2318	--	--	--	-2.37	0.17	1.00	0.34	2.44	0.28	0.05	0.02	
0	1L	-71545	7163	308	5533	--	--	--	-3.38	0.24	1.00	0.34	3.20	0.21	0.10	0.01	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 52 Descrizione: Maschio murario n. 52 su via san Domenico
altezza calcolata: 408.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-30673	12748	1924	574	--	--	--	-1.41	0.10	1.00	0.58	1.71	0.68	--	--	
l	1B	-37427	12748	1924	708	--	--	--	-1.72	0.12	1.00	0.58	1.95	0.60	--	--	
l	1C	-30673	12748	-895	574	--	--	--	-1.41	0.10	1.00	0.58	1.71	0.68	--	--	
l	1D	-37427	12748	-895	708	--	--	--	-1.72	0.12	1.00	0.58	1.95	0.60	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-30324	8035	1826	615	--	--	--	-1.39	0.10	1.00	0.37	1.70	0.43	--	--	
l	1J	-37776	8035	1826	667	--	--	--	-1.73	0.12	1.00	0.37	1.96	0.38	--	--	
l	1K	-30324	8035	-797	615	--	--	--	-1.39	0.10	1.00	0.37	1.70	0.43	--	--	
l	1L	-37776	8035	-797	667	--	--	--	-1.73	0.12	1.00	0.37	1.96	0.38	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-95904	11988	10729	452	--	--	--	-2.20	0.16	1.00	0.27	2.31	0.24	--	--	
½	1B	-118902	11988	10729	-2020	--	--	--	-2.72	0.19	1.00	0.27	2.70	0.20	--	--	
½	1C	-95904	11988	-7809	452	--	--	--	-2.20	0.16	1.00	0.27	2.31	0.24	--	--	
½	1D	-118902	11988	-7809	-2020	--	--	--	-2.72	0.19	1.00	0.27	2.70	0.20	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-101225	8171	10851	77	--	--	--	-2.32	0.17	1.00	0.19	2.40	0.16	--	--	
½	1J	-113580	8171	10851	-1645	--	--	--	-2.60	0.19	1.00	0.19	2.61	0.14	--	--	
½	1K	-101225	8171	-7931	77	--	--	--	-2.32	0.17	1.00	0.19	2.40	0.16	--	--	
½	1L	-113580	8171	-7931	-1645	--	--	--	-2.60	0.19	1.00	0.19	2.61	0.14	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-45089	6553	10056	1898	--	--	--	-2.07	0.15	1.00	0.30	2.21	0.27	0.04	0.57	
0	1B	-81893	6553	10056	1473	--	--	--	-3.75	0.27	1.00	0.30	3.47	0.17	0.02	0.38	
0	1C	-45089	6553	-6792	1898	--	--	--	-2.07	0.15	1.00	0.30	2.21	0.27	0.04	0.38	
0	1D	-81893	6553	-6792	1473	--	--	--	-3.75	0.27	1.00	0.30	3.47	0.17	0.02	0.26	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-53868	4370	10452	2052	--	--	--	-2.47	0.18	1.00	0.20	2.51	0.16	0.04	0.52	
0	1J	-73114	4370	10452	1319	--	--	--	-3.35	0.24	1.00	0.20	3.17	0.13	0.02	0.42	
0	1K	-53868	4370	-7189	2052	--	--	--	-2.47	0.18	1.00	0.20	2.51	0.16	0.04	0.35	
0	1L	-73114	4370	-7189	1319	--	--	--	-3.35	0.24	1.00	0.20	3.17	0.13	0.02	0.29	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 53 Descrizione: Maschio murario n. 53 su via san domenico
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-24660	9786	-148	332	--	--	--	-1.49	0.11	1.00	0.59	1.78	0.67	--	--	
l	1B	-36744	9786	-148	460	--	--	--	-2.23	0.16	1.00	0.59	2.33	0.51	--	--	
l	1C	-24660	9786	-7233	332	--	--	--	-1.49	0.11	1.00	0.59	1.78	0.67	--	--	
l	1D	-36744	9786	-7233	460	--	--	--	-2.23	0.16	1.00	0.59	2.33	0.51	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-25133	8021	-1115	359	--	--	--	-1.52	0.11	1.00	0.49	1.80	0.54	--	--	
l	1J	-36271	8021	-1115	433	--	--	--	-2.20	0.16	1.00	0.49	2.31	0.42	--	--	
l	1K	-25133	8021	-6266	359	--	--	--	-1.52	0.11	1.00	0.49	1.80	0.54	--	--	
l	1L	-36271	8021	-6266	433	--	--	--	-2.20	0.16	1.00	0.49	2.31	0.42	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-71345	7442	1916	-943	--	--	--	-2.16	0.15	1.00	0.23	2.28	0.20	--	--	
½	1B	-103946	7442	1916	-1035	--	--	--	-3.15	0.22	1.00	0.23	3.02	0.15	--	--	
½	1C	-71345	7442	-4523	-943	--	--	--	-2.16	0.15	1.00	0.23	2.28	0.20	--	--	
½	1D	-103946	7442	-4523	-1035	--	--	--	-3.15	0.22	1.00	0.23	3.02	0.15	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-73815	5715	1726	-1743	--	--	--	-2.23	0.16	1.00	0.17	2.34	0.15	--	--	
½	1J	-101476	5715	1726	-235	--	--	--	-3.07	0.22	1.00	0.17	2.96	0.12	--	--	
½	1K	-73815	5715	-4332	-1743	--	--	--	-2.23	0.16	1.00	0.17	2.34	0.15	--	--	
½	1L	-101476	5715	-4332	-235	--	--	--	-3.07	0.22	1.00	0.17	2.96	0.12	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-35704	6747	6925	-405	--	--	--	-2.16	0.15	1.00	0.41	2.28	0.36	0.02	0.50	
0	1B	-63028	6747	6925	1648	--	--	--	-3.82	0.27	1.00	0.41	3.52	0.23	0.04	0.34	
0	1C	-35704	6747	-647	-405	--	--	--	-2.16	0.15	1.00	0.41	2.28	0.36	0.02	0.05	
0	1D	-63028	6747	-647	1648	--	--	--	-3.82	0.27	1.00	0.41	3.52	0.23	0.04	0.03	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-40613	5915	6861	492	--	--	--	-2.46	0.18	1.00	0.36	2.50	0.29	0.02	0.45	
0	1J	-58119	5915	6861	751	--	--	--	-3.52	0.25	1.00	0.36	3.30	0.22	0.02	0.35	
0	1K	-40613	5915	-583	492	--	--	--	-2.46	0.18	1.00	0.36	2.50	0.29	0.02	0.04	
0	1L	-58119	5915	-583	751	--	--	--	-3.52	0.25	1.00	0.36	3.30	0.22	0.02	0.03	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 54 Descrizione: Maschio murario n. 54 su via san Domenico
altezza calcolata: 408.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-5826	4473	350	0	--	--	--	-0.79	0.06	1.00	0.60	1.25	0.97	--	--	
l	1B	-11308	4473	350	0	--	--	--	-1.53	0.11	1.00	0.60	1.80	0.67	--	--	
l	1C	-5826	4473	-426	0	--	--	--	-0.79	0.06	1.00	0.60	1.25	0.97	--	--	
l	1D	-11308	4473	-426	0	--	--	--	-1.53	0.11	1.00	0.60	1.80	0.67	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-6038	3970	261	0	--	--	--	-0.81	0.06	1.00	0.54	1.27	0.84	--	--	
l	1J	-11096	3970	261	0	--	--	--	-1.50	0.11	1.00	0.54	1.78	0.60	--	--	
l	1K	-6038	3970	-338	0	--	--	--	-0.81	0.06	1.00	0.54	1.27	0.84	--	--	
l	1L	-11096	3970	-338	0	--	--	--	-1.50	0.11	1.00	0.54	1.78	0.60	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-21487	4088	3630	0	--	--	--	-1.45	0.10	1.00	0.28	1.75	0.32	--	--	
½	1B	-44292	4088	3630	0	--	--	--	-2.99	0.21	1.00	0.28	2.90	0.19	--	--	
½	1C	-21487	4088	-3874	0	--	--	--	-1.45	0.10	1.00	0.28	1.75	0.32	--	--	
½	1D	-44292	4088	-3874	0	--	--	--	-2.99	0.21	1.00	0.28	2.90	0.19	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-21565	4596	3701	0	--	--	--	-1.45	0.10	1.00	0.31	1.75	0.35	--	--	
½	1J	-44214	4596	3701	0	--	--	--	-2.98	0.21	1.00	0.31	2.90	0.21	--	--	
½	1K	-21565	4596	-3945	0	--	--	--	-1.45	0.10	1.00	0.31	1.75	0.35	--	--	
½	1L	-44214	4596	-3945	0	--	--	--	-2.98	0.21	1.00	0.31	2.90	0.21	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-5818	1180	3705	0	--	--	--	-0.78	0.06	1.00	0.16	1.25	0.26	0.00	1.44	NON Verif.
0	1B	-29666	1180	3705	0	--	--	--	-4.00	0.29	1.00	0.16	3.66	0.09	0.00	0.40	
0	1C	-5818	1180	-2938	0	--	--	--	-0.78	0.06	1.00	0.16	1.25	0.26	0.00	1.14	NON Verif.
0	1D	-29666	1180	-2938	0	--	--	--	-4.00	0.29	1.00	0.16	3.66	0.09	0.00	0.31	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-5869	1502	3623	0	--	--	--	-0.79	0.06	1.00	0.20	1.25	0.32	0.00	1.39	NON Verif.
0	1J	-29614	1502	3623	0	--	--	--	-4.00	0.29	1.00	0.20	3.66	0.11	0.00	0.39	
0	1K	-5869	1502	-2856	0	--	--	--	-0.79	0.06	1.00	0.20	1.25	0.32	0.00	1.10	NON Verif.
0	1L	-29614	1502	-2856	0	--	--	--	-4.00	0.29	1.00	0.20	3.66	0.11	0.00	0.31	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 55 Descrizione: Maschio murario n. 55 Interno lato scala
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-7335	2432	143	0	--	--	--	-1.69	0.12	1.00	0.56	1.93	0.58	--	--	
l	1B	-9867	2432	143	0	--	--	--	-2.28	0.16	1.00	0.56	2.37	0.47	--	--	
l	1C	-7335	2432	-236	0	--	--	--	-1.69	0.12	1.00	0.56	1.93	0.58	--	--	
l	1D	-9867	2432	-236	0	--	--	--	-2.28	0.16	1.00	0.56	2.37	0.47	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-7903	1416	85	0	--	--	--	-1.82	0.13	1.00	0.33	2.03	0.32	--	--	
l	1J	-9299	1416	85	0	--	--	--	-2.15	0.15	1.00	0.33	2.27	0.29	--	--	
l	1K	-7903	1416	-178	0	--	--	--	-1.82	0.13	1.00	0.33	2.03	0.32	--	--	
l	1L	-9299	1416	-178	0	--	--	--	-2.15	0.15	1.00	0.33	2.27	0.29	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-7070	4746	429	0	--	--	--	-1.63	0.12	1.00	1.10	1.88	1.16	--	--	NON Verif.
½	1B	-27472	4746	429	0	--	--	--	-6.34	0.45	1.00	1.10	5.42	0.40	--	--	
½	1C	-7070	4746	-525	0	--	--	--	-1.63	0.12	1.00	1.10	1.88	1.16	--	--	NON Verif.
½	1D	-27472	4746	-525	0	--	--	--	-6.34	0.45	1.00	1.10	5.42	0.40	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-12299	3027	377	0	--	--	--	-2.84	0.20	1.00	0.70	2.79	0.50	--	--	
½	1J	-22243	3027	377	0	--	--	--	-5.14	0.37	1.00	0.70	4.51	0.31	--	--	
½	1K	-12299	3027	-472	0	--	--	--	-2.84	0.20	1.00	0.70	2.79	0.50	--	--	
½	1L	-22243	3027	-472	0	--	--	--	-5.14	0.37	1.00	0.70	4.51	0.31	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-10790	3180	690	0	--	--	--	-2.49	0.18	1.00	0.73	2.53	0.58	0.00	0.18	
0	1B	-21787	3180	690	0	--	--	--	-5.03	0.36	1.00	0.73	4.43	0.33	0.00	0.12	
0	1C	-10790	3180	-569	0	--	--	--	-2.49	0.18	1.00	0.73	2.53	0.58	0.00	0.15	
0	1D	-21787	3180	-569	0	--	--	--	-5.03	0.36	1.00	0.73	4.43	0.33	0.00	0.10	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-13330	1616	494	0	--	--	--	-3.08	0.22	1.00	0.37	2.97	0.25	0.00	0.11	
0	1J	-19246	1616	494	0	--	--	--	-4.44	0.32	1.00	0.37	3.99	0.19	0.00	0.09	
0	1K	-13330	1616	-373	0	--	--	--	-3.08	0.22	1.00	0.37	2.97	0.25	0.00	0.08	
0	1L	-19246	1616	-373	0	--	--	--	-4.44	0.32	1.00	0.37	3.99	0.19	0.00	0.07	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 56 Descrizione: Maschio murario n. 56 interno lato scala
altezza calcolata: 408.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	1A	-10725	16161	1054	-1597	--	--	--	-0.70	0.05	1.00	1.06	1.19	1.78	--	--	NON Verif.
l	1B	-38072	16161	1054	1384	--	--	--	-2.49	0.18	1.00	1.06	2.53	0.84	--	--	NON Verif.
l	1C	-10725	16161	-1573	-1597	--	--	--	-0.70	0.05	1.00	1.06	1.19	1.78	--	--	
l	1D	-38072	16161	-1573	1384	--	--	--	-2.49	0.18	1.00	1.06	2.53	0.84	--	--	NON Verif.
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-17630	10636	781	-777	--	--	--	-1.15	0.08	1.00	0.70	1.53	0.91	--	--	
l	1J	-31167	10636	781	563	--	--	--	-2.04	0.15	1.00	0.70	2.19	0.64	--	--	
l	1K	-17630	10636	-1301	-777	--	--	--	-1.15	0.08	1.00	0.70	1.53	0.91	--	--	
l	1L	-31167	10636	-1301	563	--	--	--	-2.04	0.15	1.00	0.70	2.19	0.64	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-30109	21387	1402	2939	--	--	--	-1.68	0.12	1.00	1.19	1.92	1.24	--	--	NON Verif.
½	1B	-51787	21387	1402	-6288	--	--	--	-2.89	0.21	1.00	1.19	2.83	0.84	--	--	NON Verif.
½	1C	-30109	21387	-1201	2939	--	--	--	-1.68	0.12	1.00	1.19	1.92	1.24	--	--	
½	1D	-51787	21387	-1201	-6288	--	--	--	-2.89	0.21	1.00	1.19	2.83	0.84	--	--	NON Verif.
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-35072	11334	887	576	--	--	--	-1.96	0.14	1.00	0.63	2.13	0.59	--	--	
½	1J	-46824	11334	887	-3926	--	--	--	-2.61	0.19	1.00	0.63	2.62	0.48	--	--	
½	1K	-35072	11334	-686	576	--	--	--	-1.96	0.14	1.00	0.63	2.13	0.59	--	--	
½	1L	-46824	11334	-686	-3926	--	--	--	-2.61	0.19	1.00	0.63	2.62	0.48	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-29051	23644	2156	2329	--	--	--	-1.85	0.13	1.00	1.50	2.05	1.47	0.11	0.20	NON Verif.
0	1B	-54080	23644	2156	-9525	--	--	--	-3.44	0.25	1.00	1.50	3.24	0.93	0.28	0.12	NON Verif.
0	1C	-29051	23644	-370	2329	--	--	--	-1.85	0.13	1.00	1.50	2.05	1.47	0.11	0.03	
0	1D	-54080	23644	-370	-9525	--	--	--	-3.44	0.25	1.00	1.50	3.24	0.93	0.28	0.02	NON Verif.
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-35331	13827	2031	-770	--	--	--	-2.25	0.16	1.00	0.88	2.35	0.75	0.03	0.16	
0	1J	-47799	13827	2031	-6425	--	--	--	-3.04	0.22	1.00	0.88	2.94	0.60	0.21	0.13	
0	1K	-35331	13827	-245	-770	--	--	--	-2.25	0.16	1.00	0.88	2.35	0.75	0.03	0.02	
0	1L	-47799	13827	-245	-6425	--	--	--	-3.04	0.22	1.00	0.88	2.94	0.60	0.21	0.02	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 57 Descrizione: Maschio murario n. 57 interno lato scala
altezza calcolata: 408.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	1A	-23848	16527	737	-4868	--	--	--	-1.13	0.08	1.00	0.78	1.51	1.04	--	--	NON Verif.
l	1B	-59123	16527	737	2639	--	--	--	-2.80	0.20	1.00	0.78	2.76	0.57	--	--	NON Verif.
l	1C	-23848	16527	-1107	-4868	--	--	--	-1.13	0.08	1.00	0.78	1.51	1.04	--	--	
l	1D	-59123	16527	-1107	2639	--	--	--	-2.80	0.20	1.00	0.78	2.76	0.57	--	--	NON Verif.
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-32879	10129	892	-2946	--	--	--	-1.56	0.11	1.00	0.48	1.83	0.52	--	--	
l	1J	-50092	10129	892	716	--	--	--	-2.37	0.17	1.00	0.48	2.44	0.39	--	--	
l	1K	-32879	10129	-1263	-2946	--	--	--	-1.56	0.11	1.00	0.48	1.83	0.52	--	--	
l	1L	-50092	10129	-1263	716	--	--	--	-2.37	0.17	1.00	0.48	2.44	0.39	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-37248	23182	526	257	--	--	--	-1.77	0.13	1.00	1.10	1.99	1.11	--	--	NON Verif.
½	1B	-51130	23182	526	1958	--	--	--	-2.43	0.17	1.00	1.10	2.48	0.89	--	--	NON Verif.
½	1C	-37248	23182	-928	257	--	--	--	-1.77	0.13	1.00	1.10	1.99	1.11	--	--	
½	1D	-51130	23182	-928	1958	--	--	--	-2.43	0.17	1.00	1.10	2.48	0.89	--	--	NON Verif.
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-40663	12800	451	688	--	--	--	-1.93	0.14	1.00	0.61	2.11	0.58	--	--	
½	1J	-47715	12800	451	1527	--	--	--	-2.26	0.16	1.00	0.61	2.36	0.52	--	--	
½	1K	-40663	12800	-854	688	--	--	--	-1.93	0.14	1.00	0.61	2.11	0.58	--	--	
½	1L	-47715	12800	-854	1527	--	--	--	-2.26	0.16	1.00	0.61	2.36	0.52	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-40412	22889	924	1037	--	--	--	-1.91	0.14	1.00	1.08	2.10	1.03	0.03	0.06	NON Verif.
0	1B	-52313	22889	924	1189	--	--	--	-2.48	0.18	1.00	1.08	2.52	0.86	0.02	0.05	NON Verif.
0	1C	-40412	22889	-183	1037	--	--	--	-1.91	0.14	1.00	1.08	2.10	1.03	0.03	0.01	
0	1D	-52313	22889	-183	1189	--	--	--	-2.48	0.18	1.00	1.08	2.52	0.86	0.02	0.01	NON Verif.
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-43394	13103	696	1091	--	--	--	-2.06	0.15	1.00	0.62	2.20	0.56	0.03	0.04	
0	1J	-49331	13103	696	1135	--	--	--	-2.34	0.17	1.00	0.62	2.41	0.51	0.02	0.04	
0	1K	-43394	13103	45	1091	--	--	--	-2.06	0.15	1.00	0.62	2.20	0.56	0.03	0.00	
0	1L	-49331	13103	45	1135	--	--	--	-2.34	0.17	1.00	0.62	2.41	0.51	0.02	0.00	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 58 Descrizione: Maschio murario n. 58 interno
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-35658	19965	3416	3837	--	--	--	-1.76	0.13	1.00	0.99	1.98	1.00	--	--	
l	1B	-55061	19965	3416	2111	--	--	--	-2.72	0.19	1.00	0.99	2.70	0.73	--	--	
l	1C	-35658	19965	-4351	3837	--	--	--	-1.76	0.13	1.00	0.99	1.98	1.00	--	--	
l	1D	-55061	19965	-4351	2111	--	--	--	-2.72	0.19	1.00	0.99	2.70	0.73	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-40236	13876	3971	3197	--	--	--	-1.99	0.14	1.00	0.68	2.15	0.64	--	--	
l	1J	-50483	13876	3971	2751	--	--	--	-2.49	0.18	1.00	0.68	2.53	0.54	--	--	
l	1K	-40236	13876	-4906	3197	--	--	--	-1.99	0.14	1.00	0.68	2.15	0.64	--	--	
l	1L	-50483	13876	-4906	2751	--	--	--	-2.49	0.18	1.00	0.68	2.53	0.54	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-42700	22146	1827	133	--	--	--	-2.11	0.15	1.00	1.09	2.24	0.98	--	--	
½	1B	-57306	22146	1827	4348	--	--	--	-2.83	0.20	1.00	1.09	2.78	0.79	--	--	
½	1C	-42700	22146	-1869	133	--	--	--	-2.11	0.15	1.00	1.09	2.24	0.98	--	--	
½	1D	-57306	22146	-1869	4348	--	--	--	-2.83	0.20	1.00	1.09	2.78	0.79	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-44031	15570	2064	647	--	--	--	-2.17	0.16	1.00	0.77	2.29	0.67	--	--	
½	1J	-55975	15570	2064	3834	--	--	--	-2.76	0.20	1.00	0.77	2.73	0.56	--	--	
½	1K	-44031	15570	-2106	647	--	--	--	-2.17	0.16	1.00	0.77	2.29	0.67	--	--	
½	1L	-55975	15570	-2106	3834	--	--	--	-2.76	0.20	1.00	0.77	2.73	0.56	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-48238	22593	5469	-286	--	--	--	-2.38	0.17	1.00	1.11	2.45	0.91	0.01	0.31	
0	1B	-57365	22593	5469	2986	--	--	--	-2.83	0.20	1.00	1.11	2.78	0.80	0.06	0.28	
0	1C	-48238	22593	-3497	-286	--	--	--	-2.38	0.17	1.00	1.11	2.45	0.91	0.01	0.20	
0	1D	-57365	22593	-3497	2986	--	--	--	-2.83	0.20	1.00	1.11	2.78	0.80	0.06	0.18	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-48812	15892	5564	550	--	--	--	-2.41	0.17	1.00	0.78	2.47	0.64	0.01	0.32	
0	1J	-56791	15892	5564	2150	--	--	--	-2.80	0.20	1.00	0.78	2.76	0.57	0.04	0.28	
0	1K	-48812	15892	-3592	550	--	--	--	-2.41	0.17	1.00	0.78	2.47	0.64	0.01	0.21	
0	1L	-56791	15892	-3592	2150	--	--	--	-2.80	0.20	1.00	0.78	2.76	0.57	0.04	0.18	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 59 Descrizione: Maschio murario n. 59 interno
altezza calcolata: 408.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-33310	7086	3279	202	--	--	--	-2.40	0.17	1.00	0.51	2.46	0.41	--	--	
l	1B	-57002	7086	3279	736	--	--	--	-4.10	0.29	1.00	0.51	3.74	0.27	--	--	
l	1C	-33310	7086	-2693	202	--	--	--	-2.40	0.17	1.00	0.51	2.46	0.41	--	--	
l	1D	-57002	7086	-2693	736	--	--	--	-4.10	0.29	1.00	0.51	3.74	0.27	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-38522	5217	2802	262	--	--	--	-2.77	0.20	1.00	0.38	2.74	0.27	--	--	
l	1J	-51790	5217	2802	676	--	--	--	-3.73	0.27	1.00	0.38	3.46	0.22	--	--	
l	1K	-38522	5217	-2217	262	--	--	--	-2.77	0.20	1.00	0.38	2.74	0.27	--	--	
l	1L	-51790	5217	-2217	676	--	--	--	-3.73	0.27	1.00	0.38	3.46	0.22	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-32854	11097	1484	288	--	--	--	-2.28	0.16	1.00	0.77	2.37	0.65	--	--	
½	1B	-66068	11097	1484	1283	--	--	--	-4.59	0.33	1.00	0.77	4.10	0.38	--	--	
½	1C	-32854	11097	-694	288	--	--	--	-2.28	0.16	1.00	0.77	2.37	0.65	--	--	
½	1D	-66068	11097	-694	1283	--	--	--	-4.59	0.33	1.00	0.77	4.10	0.38	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-41105	7736	1609	558	--	--	--	-2.85	0.20	1.00	0.54	2.80	0.38	--	--	
½	1J	-57817	7736	1609	1013	--	--	--	-4.02	0.29	1.00	0.54	3.67	0.29	--	--	
½	1K	-41105	7736	-819	558	--	--	--	-2.85	0.20	1.00	0.54	2.80	0.38	--	--	
½	1L	-57817	7736	-819	1013	--	--	--	-4.02	0.29	1.00	0.54	3.67	0.29	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-33868	12567	3924	468	--	--	--	-2.27	0.16	1.00	0.84	2.36	0.71	0.02	0.32	
0	1B	-74572	12567	3924	1939	--	--	--	-5.00	0.36	1.00	0.84	4.41	0.38	0.05	0.20	
0	1C	-33868	12567	-2828	468	--	--	--	-2.27	0.16	1.00	0.84	2.36	0.71	0.02	0.23	
0	1D	-74572	12567	-2828	1939	--	--	--	-5.00	0.36	1.00	0.84	4.41	0.38	0.05	0.15	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-43681	8789	3767	857	--	--	--	-2.93	0.21	1.00	0.59	2.86	0.41	0.03	0.25	
0	1J	-64758	8789	3767	1549	--	--	--	-4.35	0.31	1.00	0.59	3.92	0.30	0.05	0.20	
0	1K	-43681	8789	-2672	857	--	--	--	-2.93	0.21	1.00	0.59	2.86	0.41	0.03	0.18	
0	1L	-64758	8789	-2672	1549	--	--	--	-4.35	0.31	1.00	0.59	3.92	0.30	0.05	0.14	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 60 Descrizione: Maschio murario n. 60 interno
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-11503	1797	491	0	--	--	--	-1.95	0.14	1.00	0.30	2.12	0.29	--	--	
l	1B	-19386	1797	491	0	--	--	--	-3.29	0.23	1.00	0.30	3.13	0.19	--	--	
l	1C	-11503	1797	71	0	--	--	--	-1.95	0.14	1.00	0.30	2.12	0.29	--	--	
l	1D	-19386	1797	71	0	--	--	--	-3.29	0.23	1.00	0.30	3.13	0.19	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-12723	2142	508	0	--	--	--	-2.16	0.15	1.00	0.36	2.28	0.32	--	--	
l	1J	-18166	2142	508	0	--	--	--	-3.08	0.22	1.00	0.36	2.97	0.24	--	--	
l	1K	-12723	2142	54	0	--	--	--	-2.16	0.15	1.00	0.36	2.28	0.32	--	--	
l	1L	-18166	2142	54	0	--	--	--	-3.08	0.22	1.00	0.36	2.97	0.24	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-14148	4551	1438	0	--	--	--	-2.40	0.17	1.00	0.77	2.46	0.63	--	--	
½	1B	-37119	4551	1438	0	--	--	--	-6.30	0.45	1.00	0.77	5.38	0.29	--	--	
½	1C	-14148	4551	-694	0	--	--	--	-2.40	0.17	1.00	0.77	2.46	0.63	--	--	
½	1D	-37119	4551	-694	0	--	--	--	-6.30	0.45	1.00	0.77	5.38	0.29	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-19174	4077	1741	0	--	--	--	-3.25	0.23	1.00	0.69	3.10	0.45	--	--	
½	1J	-32093	4077	1741	0	--	--	--	-5.44	0.39	1.00	0.69	4.74	0.29	--	--	
½	1K	-19174	4077	-996	0	--	--	--	-3.25	0.23	1.00	0.69	3.10	0.45	--	--	
½	1L	-32093	4077	-996	0	--	--	--	-5.44	0.39	1.00	0.69	4.74	0.29	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-24631	6384	2597	0	--	--	--	-4.18	0.30	1.00	1.08	3.79	0.57	0.00	0.36	
0	1B	-45214	6384	2597	0	--	--	--	-7.67	0.55	1.00	1.08	6.41	0.34	0.00	0.36	
0	1C	-24631	6384	-2971	0	--	--	--	-4.18	0.30	1.00	1.08	3.79	0.57	0.00	0.41	
0	1D	-45214	6384	-2971	0	--	--	--	-7.67	0.55	1.00	1.08	6.41	0.34	0.00	0.41	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-24755	7007	3074	0	--	--	--	-4.20	0.30	1.00	1.19	3.81	0.62	0.00	0.43	
0	1J	-45090	7007	3074	0	--	--	--	-7.65	0.55	1.00	1.19	6.40	0.37	0.00	0.42	
0	1K	-24755	7007	-3448	0	--	--	--	-4.20	0.30	1.00	1.19	3.81	0.62	0.00	0.48	
0	1L	-45090	7007	-3448	0	--	--	--	-7.65	0.55	1.00	1.19	6.40	0.37	0.00	0.48	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 61 Descrizione: Maschio murario n. 61 interno
altezza calcolata: 408.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-12360	2507	279	715	--	--	--	-1.86	0.13	1.00	0.38	2.05	0.37	--	--	
l	1B	-16892	2507	279	-94	--	--	--	-2.54	0.18	1.00	0.38	2.56	0.29	--	--	
l	1C	-12360	2507	-344	715	--	--	--	-1.86	0.13	1.00	0.38	2.05	0.37	--	--	
l	1D	-16892	2507	-344	-94	--	--	--	-2.54	0.18	1.00	0.38	2.56	0.29	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-12289	2568	185	754	--	--	--	-1.85	0.13	1.00	0.39	2.04	0.38	--	--	
l	1J	-16964	2568	185	-133	--	--	--	-2.55	0.18	1.00	0.39	2.57	0.30	--	--	
l	1K	-12289	2568	-250	754	--	--	--	-1.85	0.13	1.00	0.39	2.04	0.38	--	--	
l	1L	-16964	2568	-250	-133	--	--	--	-2.55	0.18	1.00	0.39	2.57	0.30	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-18693	5424	746	716	--	--	--	-1.46	0.10	1.00	0.42	1.75	0.48	--	--	
½	1B	-34885	5424	746	-392	--	--	--	-2.72	0.19	1.00	0.42	2.70	0.31	--	--	
½	1C	-18693	5424	-697	716	--	--	--	-1.46	0.10	1.00	0.42	1.75	0.48	--	--	
½	1D	-34885	5424	-697	-392	--	--	--	-2.72	0.19	1.00	0.42	2.70	0.31	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-17788	5723	396	783	--	--	--	-1.39	0.10	1.00	0.45	1.70	0.52	--	--	
½	1J	-35790	5723	396	-460	--	--	--	-2.79	0.20	1.00	0.45	2.75	0.32	--	--	
½	1K	-17788	5723	-347	783	--	--	--	-1.39	0.10	1.00	0.45	1.70	0.52	--	--	
½	1L	-35790	5723	-347	-460	--	--	--	-2.79	0.20	1.00	0.45	2.75	0.32	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-9041	3301	460	903	--	--	--	-1.15	0.08	1.00	0.42	1.52	0.55	0.22	0.14	
0	1B	-26816	3301	460	549	--	--	--	-3.40	0.24	1.00	0.42	3.21	0.26	0.06	0.06	
0	1C	-9041	3301	-797	903	--	--	--	-1.15	0.08	1.00	0.42	1.52	0.55	0.22	0.24	
0	1D	-26816	3301	-797	549	--	--	--	-3.40	0.24	1.00	0.42	3.21	0.26	0.06	0.10	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-8066	3355	148	1001	--	--	--	-1.02	0.07	1.00	0.43	1.43	0.60	0.28	0.05	
0	1J	-27790	3355	148	450	--	--	--	-3.52	0.25	1.00	0.43	3.30	0.26	0.05	0.02	
0	1K	-8066	3355	-486	1001	--	--	--	-1.02	0.07	1.00	0.43	1.43	0.60	0.28	0.16	
0	1L	-27790	3355	-486	450	--	--	--	-3.52	0.25	1.00	0.43	3.30	0.26	0.05	0.06	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 62 Descrizione: Maschio murario n. 62 interno
altezza calcolata: 408.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-33192	5738	2992	4879	--	--	--	-2.37	0.17	1.00	0.41	2.44	0.34	--	--	
l	1B	-56310	5738	2992	5171	--	--	--	-4.02	0.29	1.00	0.41	3.67	0.22	--	--	
l	1C	-33192	5738	-5969	4879	--	--	--	-2.37	0.17	1.00	0.41	2.44	0.34	--	--	
l	1D	-56310	5738	-5969	5171	--	--	--	-4.02	0.29	1.00	0.41	3.67	0.22	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-37818	6596	1487	5019	--	--	--	-2.70	0.19	1.00	0.47	2.68	0.35	--	--	
l	1J	-51684	6596	1487	5030	--	--	--	-3.69	0.26	1.00	0.47	3.42	0.27	--	--	
l	1K	-37818	6596	-4464	5019	--	--	--	-2.70	0.19	1.00	0.47	2.68	0.35	--	--	
l	1L	-51684	6596	-4464	5030	--	--	--	-3.69	0.26	1.00	0.47	3.42	0.27	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-32830	10490	908	3169	--	--	--	-2.39	0.17	1.00	0.76	2.45	0.62	--	--	
½	1B	-66564	10490	908	2262	--	--	--	-4.84	0.35	1.00	0.76	4.29	0.36	--	--	
½	1C	-32830	10490	-854	3169	--	--	--	-2.39	0.17	1.00	0.76	2.45	0.62	--	--	
½	1D	-66564	10490	-854	2262	--	--	--	-4.84	0.35	1.00	0.76	4.29	0.36	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-35714	11674	692	3394	--	--	--	-2.60	0.19	1.00	0.85	2.61	0.65	--	--	
½	1J	-63681	11674	692	2037	--	--	--	-4.63	0.33	1.00	0.85	4.13	0.41	--	--	
½	1K	-35714	11674	-638	3394	--	--	--	-2.60	0.19	1.00	0.85	2.61	0.65	--	--	
½	1L	-63681	11674	-638	2037	--	--	--	-4.63	0.33	1.00	0.85	4.13	0.41	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-26345	14057	6652	5088	--	--	--	-1.92	0.14	1.00	1.02	2.10	0.97	0.27	0.75	
0	1B	-88680	14057	6652	-3137	--	--	--	-6.45	0.46	1.00	1.02	5.50	0.37	0.09	0.41	
0	1C	-26345	14057	-3155	5088	--	--	--	-1.92	0.14	1.00	1.02	2.10	0.97	0.27	0.36	
0	1D	-88680	14057	-3155	-3137	--	--	--	-6.45	0.46	1.00	1.02	5.50	0.37	0.09	0.19	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-29408	14518	4387	6542	--	--	--	-2.14	0.15	1.00	1.06	2.26	0.93	0.32	0.45	
0	1J	-85617	14518	4387	-4591	--	--	--	-6.22	0.44	1.00	1.06	5.33	0.40	0.13	0.27	
0	1K	-29408	14518	-890	6542	--	--	--	-2.14	0.15	1.00	1.06	2.26	0.93	0.32	0.09	
0	1L	-85617	14518	-890	-4591	--	--	--	-6.22	0.44	1.00	1.06	5.33	0.40	0.13	0.05	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 63 Descrizione: Maschio murario n. 63 intrno
altezza calcolata: 408.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-10094	5528	849	0	--	--	--	-1.50	0.11	1.00	0.82	1.79	0.92	--	--	
l	1B	-17969	5528	849	0	--	--	--	-2.67	0.19	1.00	0.82	2.67	0.62	--	--	
l	1C	-10094	5528	-1264	0	--	--	--	-1.50	0.11	1.00	0.82	1.79	0.92	--	--	
l	1D	-17969	5528	-1264	0	--	--	--	-2.67	0.19	1.00	0.82	2.67	0.62	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-11303	6078	307	0	--	--	--	-1.68	0.12	1.00	0.90	1.92	0.94	--	--	
l	1J	-16760	6078	307	0	--	--	--	-2.49	0.18	1.00	0.90	2.53	0.71	--	--	
l	1K	-11303	6078	-722	0	--	--	--	-1.68	0.12	1.00	0.90	1.92	0.94	--	--	
l	1L	-16760	6078	-722	0	--	--	--	-2.49	0.18	1.00	0.90	2.53	0.71	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-10069	8321	580	0	--	--	--	-1.50	0.11	1.00	1.24	1.78	1.39	--	--	NON Verif.
½	1B	-17819	8321	580	0	--	--	--	-2.65	0.19	1.00	1.24	2.65	0.93	--	--	
½	1C	-10069	8321	-279	0	--	--	--	-1.50	0.11	1.00	1.24	1.78	1.39	--	--	NON Verif.
½	1D	-17819	8321	-279	0	--	--	--	-2.65	0.19	1.00	1.24	2.65	0.93	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-11485	9134	382	0	--	--	--	-1.71	0.12	1.00	1.36	1.94	1.40	--	--	NON Verif.
½	1J	-16403	9134	382	0	--	--	--	-2.44	0.17	1.00	1.36	2.49	1.09	--	--	NON Verif.
½	1K	-11485	9134	-81	0	--	--	--	-1.71	0.12	1.00	1.36	1.94	1.40	--	--	NON Verif.
½	1L	-16403	9134	-81	0	--	--	--	-2.44	0.17	1.00	1.36	2.49	1.09	--	--	NON Verif.
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-1129	1899	1245	0	--	--	--	-0.17	0.01	1.00	0.28	0.79	0.72	0.00	2.80	NON Verif.
0	1B	-24595	1899	1245	0	--	--	--	-3.66	0.26	1.00	0.28	3.41	0.17	0.00	0.18	
0	1C	-1129	1899	-132	0	--	--	--	-0.17	0.01	1.00	0.28	0.79	0.72	0.00	0.30	
0	1D	-24595	1899	-132	0	--	--	--	-3.66	0.26	1.00	0.28	3.41	0.17	0.00	0.02	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-1882	2101	914	0	--	--	--	-0.28	0.02	1.00	0.31	0.87	0.72	0.00	1.24	NON Verif.
0	1J	-23843	2101	914	0	--	--	--	-3.55	0.25	1.00	0.31	3.32	0.19	0.00	0.14	
0	1K	-1882	2101	199	0	--	--	--	-0.28	0.02	1.00	0.31	0.87	0.72	0.00	0.27	
0	1L	-23843	2101	199	0	--	--	--	-3.55	0.25	1.00	0.31	3.32	0.19	0.00	0.03	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 64 Descrizione: Maschio murario n. 64 interno
altezza calcolata: 408.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-15072	6735	1437	1363	--	--	--	-1.65	0.12	1.00	0.74	1.89	0.78	--	--	
l	1B	-36778	6735	1437	133	--	--	--	-4.02	0.29	1.00	0.74	3.67	0.40	--	--	
l	1C	-15072	6735	-1828	1363	--	--	--	-1.65	0.12	1.00	0.74	1.89	0.78	--	--	
l	1D	-36778	6735	-1828	133	--	--	--	-4.02	0.29	1.00	0.74	3.67	0.40	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-13505	6755	695	1293	--	--	--	-1.48	0.11	1.00	0.74	1.77	0.84	--	--	
l	1J	-38345	6755	695	204	--	--	--	-4.19	0.30	1.00	0.74	3.80	0.39	--	--	
l	1K	-13505	6755	-1087	1293	--	--	--	-1.48	0.11	1.00	0.74	1.77	0.84	--	--	
l	1L	-38345	6755	-1087	204	--	--	--	-4.19	0.30	1.00	0.74	3.80	0.39	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-23938	19636	2844	-1267	--	--	--	-2.10	0.15	1.00	1.73	2.24	1.54	--	--	NON Verif.
½	1B	-82232	19636	2844	4448	--	--	--	-7.23	0.52	1.00	1.73	6.08	0.57	--	--	
½	1C	-23938	19636	-2553	-1267	--	--	--	-2.10	0.15	1.00	1.73	2.24	1.54	--	--	NON Verif.
½	1D	-82232	19636	-2553	4448	--	--	--	-7.23	0.52	1.00	1.73	6.08	0.57	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-19881	20409	1688	-1794	--	--	--	-1.75	0.12	1.00	1.79	1.97	1.82	--	--	NON Verif.
½	1J	-86289	20409	1688	4975	--	--	--	-7.59	0.54	1.00	1.79	6.35	0.57	--	--	
½	1K	-19881	20409	-1397	-1794	--	--	--	-1.75	0.12	1.00	1.79	1.97	1.82	--	--	NON Verif.
½	1L	-86289	20409	-1397	4975	--	--	--	-7.59	0.54	1.00	1.79	6.35	0.57	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-23831	12486	3118	-2480	--	--	--	-2.47	0.18	1.00	1.29	2.51	1.03	0.22	0.41	NON Verif.
0	1B	-66735	12486	3118	-2408	--	--	--	-6.91	0.49	1.00	1.29	5.84	0.44	0.14	0.28	
0	1C	-23831	12486	-2286	-2480	--	--	--	-2.47	0.18	1.00	1.29	2.51	1.03	0.22	0.30	NON Verif.
0	1D	-66735	12486	-2286	-2408	--	--	--	-6.91	0.49	1.00	1.29	5.84	0.44	0.14	0.20	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-18974	13233	2363	-2236	--	--	--	-1.96	0.14	1.00	1.37	2.13	1.28	0.23	0.37	NON Verif.
0	1J	-71592	13233	2363	-2652	--	--	--	-7.41	0.53	1.00	1.37	6.22	0.44	0.16	0.22	
0	1K	-18974	13233	-1532	-2236	--	--	--	-1.96	0.14	1.00	1.37	2.13	1.28	0.23	0.24	NON Verif.
0	1L	-71592	13233	-1532	-2652	--	--	--	-7.41	0.53	1.00	1.37	6.22	0.44	0.16	0.14	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 66 Descrizione: Maschio murario n. 66 interno
altezza calcolata: 408.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-11427	5577	1057	97	--	--	--	-1.66	0.12	1.00	0.81	1.90	0.85	--	--	
l	1B	-16102	5577	1057	175	--	--	--	-2.34	0.17	1.00	0.81	2.41	0.67	--	--	
l	1C	-11427	5577	-638	97	--	--	--	-1.66	0.12	1.00	0.81	1.90	0.85	--	--	
l	1D	-16102	5577	-638	175	--	--	--	-2.34	0.17	1.00	0.81	2.41	0.67	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-11153	5990	1243	99	--	--	--	-1.62	0.12	1.00	0.87	1.87	0.93	--	--	
l	1J	-16376	5990	1243	173	--	--	--	-2.38	0.17	1.00	0.87	2.44	0.71	--	--	
l	1K	-11153	5990	-825	99	--	--	--	-1.62	0.12	1.00	0.87	1.87	0.93	--	--	
l	1L	-16376	5990	-825	173	--	--	--	-2.38	0.17	1.00	0.87	2.44	0.71	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-12642	5793	972	-191	--	--	--	-1.84	0.13	1.00	0.84	2.04	0.83	--	--	
½	1B	-16583	5793	972	240	--	--	--	-2.41	0.17	1.00	0.84	2.47	0.68	--	--	
½	1C	-12642	5793	-564	-191	--	--	--	-1.84	0.13	1.00	0.84	2.04	0.83	--	--	
½	1D	-16583	5793	-564	240	--	--	--	-2.41	0.17	1.00	0.84	2.47	0.68	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-12558	6528	1149	-227	--	--	--	-1.82	0.13	1.00	0.95	2.03	0.93	--	--	
½	1J	-16667	6528	1149	277	--	--	--	-2.42	0.17	1.00	0.95	2.48	0.77	--	--	
½	1K	-12558	6528	-741	-227	--	--	--	-1.82	0.13	1.00	0.95	2.03	0.93	--	--	
½	1L	-16667	6528	-741	277	--	--	--	-2.42	0.17	1.00	0.95	2.48	0.77	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-15630	5926	852	20	--	--	--	-2.27	0.16	1.00	0.86	2.36	0.73	0.00	0.14	
0	1B	-16934	5926	852	128	--	--	--	-2.46	0.18	1.00	0.86	2.50	0.69	0.03	0.13	
0	1C	-15630	5926	-440	20	--	--	--	-2.27	0.16	1.00	0.86	2.36	0.73	0.00	0.07	
0	1D	-16934	5926	-440	128	--	--	--	-2.46	0.18	1.00	0.86	2.50	0.69	0.03	0.07	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-15538	6691	803	2	--	--	--	-2.26	0.16	1.00	0.97	2.35	0.83	0.00	0.13	
0	1J	-17026	6691	803	145	--	--	--	-2.47	0.18	1.00	0.97	2.51	0.77	0.03	0.12	
0	1K	-15538	6691	-391	2	--	--	--	-2.26	0.16	1.00	0.97	2.35	0.83	0.00	0.06	
0	1L	-17026	6691	-391	145	--	--	--	-2.47	0.18	1.00	0.97	2.51	0.77	0.03	0.06	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 67 Descrizione: Maschio murario n. 67 interno scala
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-63249	15127	2854	-9182	--	--	--	-1.89	0.14	1.00	0.45	2.08	0.44	--	--	
l	1B	-74075	15127	2854	-4964	--	--	--	-2.22	0.16	1.00	0.45	2.32	0.39	--	--	
l	1C	-63249	15127	-1854	-9182	--	--	--	-1.89	0.14	1.00	0.45	2.08	0.44	--	--	
l	1D	-74075	15127	-1854	-4964	--	--	--	-2.22	0.16	1.00	0.45	2.32	0.39	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-62926	16788	2412	-9586	--	--	--	-1.88	0.13	1.00	0.50	2.07	0.48	--	--	
l	1J	-74399	16788	2412	-4559	--	--	--	-2.22	0.16	1.00	0.50	2.33	0.43	--	--	
l	1K	-62926	16788	-1412	-9586	--	--	--	-1.88	0.13	1.00	0.50	2.07	0.48	--	--	
l	1L	-74399	16788	-1412	-4559	--	--	--	-2.22	0.16	1.00	0.50	2.33	0.43	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-157820	42703	5527	-12042	--	--	--	-2.32	0.17	1.00	0.63	2.40	0.52	--	--	
½	1B	-184286	42703	5527	-22868	--	--	--	-2.71	0.19	1.00	0.63	2.69	0.47	--	--	
½	1C	-157820	42703	-5027	-12042	--	--	--	-2.32	0.17	1.00	0.63	2.40	0.52	--	--	
½	1D	-184286	42703	-5027	-22868	--	--	--	-2.71	0.19	1.00	0.63	2.69	0.47	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-156858	46204	4413	-10857	--	--	--	-2.31	0.16	1.00	0.68	2.39	0.57	--	--	
½	1J	-185249	46204	4413	-24052	--	--	--	-2.72	0.19	1.00	0.68	2.70	0.50	--	--	
½	1K	-156858	46204	-3912	-10857	--	--	--	-2.31	0.16	1.00	0.68	2.39	0.57	--	--	
½	1L	-185249	46204	-3912	-24052	--	--	--	-2.72	0.19	1.00	0.68	2.70	0.50	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-57692	21034	1816	-4686	--	--	--	-2.68	0.19	1.00	0.98	2.67	0.73	0.09	0.08	
0	1B	-72795	21034	1816	-10796	--	--	--	-3.38	0.24	1.00	0.98	3.19	0.61	0.19	0.07	
0	1C	-57692	21034	-1705	-4686	--	--	--	-2.68	0.19	1.00	0.98	2.67	0.73	0.09	0.08	
0	1D	-72795	21034	-1705	-10796	--	--	--	-3.38	0.24	1.00	0.98	3.19	0.61	0.19	0.07	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-56545	23336	1645	-5101	--	--	--	-2.62	0.19	1.00	1.08	2.63	0.82	0.10	0.08	
0	1J	-73942	23336	1645	-10380	--	--	--	-3.43	0.24	1.00	1.08	3.23	0.67	0.18	0.06	
0	1K	-56545	23336	-1534	-5101	--	--	--	-2.62	0.19	1.00	1.08	2.63	0.82	0.10	0.07	
0	1L	-73942	23336	-1534	-10380	--	--	--	-3.43	0.24	1.00	1.08	3.23	0.67	0.18	0.06	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 68 Descrizione: Maschio murario n. 68 interno scala
altezza calcolata: 408.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-27294	7291	2218	589	--	--	--	-2.29	0.16	1.00	0.61	2.38	0.51	--	--	
l	1B	-31547	7291	2218	-229	--	--	--	-2.64	0.19	1.00	0.61	2.64	0.46	--	--	
l	1C	-27294	7291	-2120	589	--	--	--	-2.29	0.16	1.00	0.61	2.38	0.51	--	--	
l	1D	-31547	7291	-2120	-229	--	--	--	-2.64	0.19	1.00	0.61	2.64	0.46	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-27543	7042	1594	453	--	--	--	-2.31	0.16	1.00	0.59	2.39	0.49	--	--	
l	1J	-31298	7042	1594	-93	--	--	--	-2.62	0.19	1.00	0.59	2.63	0.45	--	--	
l	1K	-27543	7042	-1495	453	--	--	--	-2.31	0.16	1.00	0.59	2.39	0.49	--	--	
l	1L	-31298	7042	-1495	-93	--	--	--	-2.62	0.19	1.00	0.59	2.63	0.45	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-43432	8829	2120	931	--	--	--	-2.48	0.18	1.00	0.50	2.52	0.40	--	--	
½	1B	-54586	8829	2120	-862	--	--	--	-3.12	0.22	1.00	0.50	3.00	0.34	--	--	
½	1C	-43432	8829	-1978	931	--	--	--	-2.48	0.18	1.00	0.50	2.52	0.40	--	--	
½	1D	-54586	8829	-1978	-862	--	--	--	-3.12	0.22	1.00	0.50	3.00	0.34	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-45364	7895	1768	266	--	--	--	-2.59	0.19	1.00	0.45	2.60	0.35	--	--	
½	1J	-52655	7895	1768	-197	--	--	--	-3.01	0.21	1.00	0.45	2.92	0.31	--	--	
½	1K	-45364	7895	-1625	266	--	--	--	-2.59	0.19	1.00	0.45	2.60	0.35	--	--	
½	1L	-52655	7895	-1625	-197	--	--	--	-3.01	0.21	1.00	0.45	2.92	0.31	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-41249	7542	1601	577	--	--	--	-2.99	0.21	1.00	0.55	2.90	0.38	0.02	0.15	
0	1B	-52665	7542	1601	392	--	--	--	-3.82	0.27	1.00	0.55	3.52	0.31	0.01	0.13	
0	1C	-41249	7542	-775	577	--	--	--	-2.99	0.21	1.00	0.55	2.90	0.38	0.02	0.07	
0	1D	-52665	7542	-775	392	--	--	--	-3.82	0.27	1.00	0.55	3.52	0.31	0.01	0.06	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-42860	7006	1504	133	--	--	--	-3.11	0.22	1.00	0.51	2.99	0.34	0.00	0.14	
0	1J	-51054	7006	1504	836	--	--	--	-3.70	0.26	1.00	0.51	3.44	0.30	0.02	0.12	
0	1K	-42860	7006	-678	133	--	--	--	-3.11	0.22	1.00	0.51	2.99	0.34	0.00	0.06	
0	1L	-51054	7006	-678	836	--	--	--	-3.70	0.26	1.00	0.51	3.44	0.30	0.02	0.06	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 69 Descrizione: Maschio murario n. 69 interno
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-31437	9119	1497	873	--	--	--	-1.59	0.11	1.00	0.46	1.85	0.50	--	--	
l	1B	-43761	9119	1497	897	--	--	--	-2.22	0.16	1.00	0.46	2.32	0.40	--	--	
l	1C	-31437	9119	-1805	873	--	--	--	-1.59	0.11	1.00	0.46	1.85	0.50	--	--	
l	1D	-43761	9119	-1805	897	--	--	--	-2.22	0.16	1.00	0.46	2.32	0.40	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-30697	9299	1782	761	--	--	--	-1.55	0.11	1.00	0.47	1.83	0.52	--	--	
l	1J	-44501	9299	1782	1008	--	--	--	-2.25	0.16	1.00	0.47	2.35	0.40	--	--	
l	1K	-30697	9299	-2090	761	--	--	--	-1.55	0.11	1.00	0.47	1.83	0.52	--	--	
l	1L	-44501	9299	-2090	1008	--	--	--	-2.25	0.16	1.00	0.47	2.35	0.40	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-78285	28098	2534	157	--	--	--	-1.75	0.12	1.00	0.63	1.97	0.64	--	--	
½	1B	-112884	28098	2534	3851	--	--	--	-2.52	0.18	1.00	0.63	2.55	0.49	--	--	
½	1C	-78285	28098	-3575	157	--	--	--	-1.75	0.12	1.00	0.63	1.97	0.64	--	--	
½	1D	-112884	28098	-3575	3851	--	--	--	-2.52	0.18	1.00	0.63	2.55	0.49	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-76429	28892	2547	-129	--	--	--	-1.70	0.12	1.00	0.64	1.94	0.66	--	--	
½	1J	-114740	28892	2547	4137	--	--	--	-2.56	0.18	1.00	0.64	2.58	0.50	--	--	
½	1K	-76429	28892	-3589	-129	--	--	--	-1.70	0.12	1.00	0.64	1.94	0.66	--	--	
½	1L	-114740	28892	-3589	4137	--	--	--	-2.56	0.18	1.00	0.64	2.58	0.50	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-44594	16970	2480	179	--	--	--	-2.02	0.14	1.00	0.77	2.17	0.71	0.00	0.15	
0	1B	-66312	16970	2480	-546	--	--	--	-3.00	0.21	1.00	0.77	2.91	0.53	0.01	0.11	
0	1C	-44594	16970	-1256	179	--	--	--	-2.02	0.14	1.00	0.77	2.17	0.71	0.00	0.08	
0	1D	-66312	16970	-1256	-546	--	--	--	-3.00	0.21	1.00	0.77	2.91	0.53	0.01	0.06	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-43933	17473	2438	34	--	--	--	-1.99	0.14	1.00	0.79	2.15	0.74	0.00	0.15	
0	1J	-66973	17473	2438	-402	--	--	--	-3.03	0.22	1.00	0.79	2.93	0.54	0.01	0.11	
0	1K	-43933	17473	-1214	34	--	--	--	-1.99	0.14	1.00	0.79	2.15	0.74	0.00	0.07	
0	1L	-66973	17473	-1214	-402	--	--	--	-3.03	0.22	1.00	0.79	2.93	0.54	0.01	0.05	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 70 Descrizione: Maschio murario n. 70 interno
altezza calcolata: 408.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-17991	6641	93	226	--	--	--	-1.50	0.11	1.00	0.55	1.78	0.62	--	--	
l	1B	-35991	6641	93	373	--	--	--	-2.99	0.21	1.00	0.55	2.90	0.38	--	--	
l	1C	-17991	6641	-741	226	--	--	--	-1.50	0.11	1.00	0.55	1.78	0.62	--	--	
l	1D	-35991	6641	-741	373	--	--	--	-2.99	0.21	1.00	0.55	2.90	0.38	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-17598	6722	152	199	--	--	--	-1.46	0.10	1.00	0.56	1.76	0.64	--	--	
l	1J	-36385	6722	152	399	--	--	--	-3.02	0.22	1.00	0.56	2.93	0.38	--	--	
l	1K	-17598	6722	-801	199	--	--	--	-1.46	0.10	1.00	0.56	1.76	0.64	--	--	
l	1L	-36385	6722	-801	399	--	--	--	-3.02	0.22	1.00	0.56	2.93	0.38	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-20736	15470	529	-244	--	--	--	-1.74	0.12	1.00	1.30	1.97	1.32	--	--	NON Verif.
½	1B	-55080	15470	529	-1178	--	--	--	-4.63	0.33	1.00	1.30	4.13	0.63	--	--	
½	1C	-20736	15470	-554	-244	--	--	--	-1.74	0.12	1.00	1.30	1.97	1.32	--	--	NON Verif.
½	1D	-55080	15470	-554	-1178	--	--	--	-4.63	0.33	1.00	1.30	4.13	0.63	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-20241	15806	608	-224	--	--	--	-1.70	0.12	1.00	1.33	1.94	1.37	--	--	NON Verif.
½	1J	-55575	15806	608	-1199	--	--	--	-4.67	0.33	1.00	1.33	4.16	0.64	--	--	
½	1K	-20241	15806	-632	-224	--	--	--	-1.70	0.12	1.00	1.33	1.94	1.37	--	--	NON Verif.
½	1L	-55575	15806	-632	-1199	--	--	--	-4.67	0.33	1.00	1.33	4.16	0.64	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-25958	14428	659	138	--	--	--	-2.20	0.16	1.00	1.23	2.31	1.06	0.01	0.07	NON Verif.
0	1B	-42619	14428	659	-250	--	--	--	-3.62	0.26	1.00	1.23	3.37	0.73	0.01	0.05	
0	1C	-25958	14428	-58	138	--	--	--	-2.20	0.16	1.00	1.23	2.31	1.06	0.01	0.01	NON Verif.
0	1D	-42619	14428	-58	-250	--	--	--	-3.62	0.26	1.00	1.23	3.37	0.73	0.01	0.00	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-25831	14845	608	169	--	--	--	-2.19	0.16	1.00	1.26	2.30	1.09	0.01	0.06	NON Verif.
0	1J	-42746	14845	608	-282	--	--	--	-3.63	0.26	1.00	1.26	3.38	0.75	0.01	0.05	
0	1K	-25831	14845	-7	169	--	--	--	-2.19	0.16	1.00	1.26	2.30	1.09	0.01	0.00	NON Verif.
0	1L	-42746	14845	-7	-282	--	--	--	-3.63	0.26	1.00	1.26	3.38	0.75	0.01	0.00	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 71 Descrizione: Maschio murario n. 71 interno
altezza calcolata: 408.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-9922	2291	287	0	--	--	--	-1.43	0.10	1.00	0.33	1.73	0.38	--	--	
l	1B	-13122	2291	287	0	--	--	--	-1.89	0.14	1.00	0.33	2.08	0.32	--	--	
l	1C	-9922	2291	-235	0	--	--	--	-1.43	0.10	1.00	0.33	1.73	0.38	--	--	
l	1D	-13122	2291	-235	0	--	--	--	-1.89	0.14	1.00	0.33	2.08	0.32	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-10504	2505	305	0	--	--	--	-1.51	0.11	1.00	0.36	1.80	0.40	--	--	
l	1J	-12539	2505	305	0	--	--	--	-1.81	0.13	1.00	0.36	2.01	0.36	--	--	
l	1K	-10504	2505	-254	0	--	--	--	-1.51	0.11	1.00	0.36	1.80	0.40	--	--	
l	1L	-12539	2505	-254	0	--	--	--	-1.81	0.13	1.00	0.36	2.01	0.36	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-11677	4645	1156	0	--	--	--	-1.68	0.12	1.00	0.67	1.92	0.70	--	--	
½	1B	-25915	4645	1156	0	--	--	--	-3.73	0.27	1.00	0.67	3.46	0.39	--	--	
½	1C	-11677	4645	-918	0	--	--	--	-1.68	0.12	1.00	0.67	1.92	0.70	--	--	
½	1D	-25915	4645	-918	0	--	--	--	-3.73	0.27	1.00	0.67	3.46	0.39	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-11298	5058	1448	0	--	--	--	-1.63	0.12	1.00	0.73	1.88	0.77	--	--	
½	1J	-26294	5058	1448	0	--	--	--	-3.79	0.27	1.00	0.73	3.50	0.42	--	--	
½	1K	-11298	5058	-1210	0	--	--	--	-1.63	0.12	1.00	0.73	1.88	0.77	--	--	
½	1L	-26294	5058	-1210	0	--	--	--	-3.79	0.27	1.00	0.73	3.50	0.42	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-13070	9542	1044	0	--	--	--	-1.88	0.13	1.00	1.37	2.07	1.33	0.00	0.21	NON Verif.
0	1B	-36613	9542	1044	0	--	--	--	-5.27	0.38	1.00	1.37	4.62	0.60	0.00	0.11	
0	1C	-13070	9542	-841	0	--	--	--	-1.88	0.13	1.00	1.37	2.07	1.33	0.00	0.17	NON Verif.
0	1D	-36613	9542	-841	0	--	--	--	-5.27	0.38	1.00	1.37	4.62	0.60	0.00	0.09	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-12341	9712	1311	0	--	--	--	-1.78	0.13	1.00	1.40	1.99	1.40	0.00	0.28	NON Verif.
0	1J	-37342	9712	1311	0	--	--	--	-5.38	0.38	1.00	1.40	4.70	0.60	0.00	0.14	
0	1K	-12341	9712	-1108	0	--	--	--	-1.78	0.13	1.00	1.40	1.99	1.40	0.00	0.23	NON Verif.
0	1L	-37342	9712	-1108	0	--	--	--	-5.38	0.38	1.00	1.40	4.70	0.60	0.00	0.12	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 72 Descrizione: Maschio murario n. 72 interno
altezza calcolata: 408.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-67938	12097	3503	-19	--	--	--	-1.96	0.14	1.00	0.35	2.13	0.33	--	--	
l	1B	-76989	12097	3503	2438	--	--	--	-2.23	0.16	1.00	0.35	2.33	0.30	--	--	
l	1C	-67938	12097	479	-19	--	--	--	-1.96	0.14	1.00	0.35	2.13	0.33	--	--	
l	1D	-76989	12097	479	2438	--	--	--	-2.23	0.16	1.00	0.35	2.33	0.30	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-68512	11527	3295	570	--	--	--	-1.98	0.14	1.00	0.33	2.15	0.31	--	--	
l	1J	-76415	11527	3295	1850	--	--	--	-2.21	0.16	1.00	0.33	2.32	0.29	--	--	
l	1K	-68512	11527	687	570	--	--	--	-1.98	0.14	1.00	0.33	2.15	0.31	--	--	
l	1L	-76415	11527	687	1850	--	--	--	-2.21	0.16	1.00	0.33	2.32	0.29	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-87699	18534	2289	-12114	--	--	--	-2.21	0.16	1.00	0.47	2.32	0.40	--	--	
½	1B	-103429	18534	2289	-12422	--	--	--	-2.61	0.19	1.00	0.47	2.62	0.36	--	--	
½	1C	-87699	18534	-1573	-12114	--	--	--	-2.21	0.16	1.00	0.47	2.32	0.40	--	--	
½	1D	-103429	18534	-1573	-12422	--	--	--	-2.61	0.19	1.00	0.47	2.62	0.36	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-88466	17312	2157	-11045	--	--	--	-2.23	0.16	1.00	0.44	2.33	0.37	--	--	
½	1J	-102663	17312	2157	-13492	--	--	--	-2.59	0.18	1.00	0.44	2.60	0.34	--	--	
½	1K	-88466	17312	-1442	-11045	--	--	--	-2.23	0.16	1.00	0.44	2.33	0.37	--	--	
½	1L	-102663	17312	-1442	-13492	--	--	--	-2.59	0.18	1.00	0.44	2.60	0.34	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-85464	19062	148	-7894	--	--	--	-2.36	0.17	1.00	0.53	2.43	0.43	0.05	0.01	
0	1B	-101693	19062	148	-4350	--	--	--	-2.80	0.20	1.00	0.53	2.76	0.38	0.02	0.01	
0	1C	-85464	19062	-4495	-7894	--	--	--	-2.36	0.17	1.00	0.53	2.43	0.43	0.05	0.18	
0	1D	-101693	19062	-4495	-4350	--	--	--	-2.80	0.20	1.00	0.53	2.76	0.38	0.02	0.16	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-86677	17904	-343	-8086	--	--	--	-2.39	0.17	1.00	0.49	2.45	0.40	0.05	0.01	
0	1J	-100480	17904	-343	-4158	--	--	--	-2.77	0.20	1.00	0.49	2.74	0.36	0.02	0.01	
0	1K	-86677	17904	-4005	-8086	--	--	--	-2.39	0.17	1.00	0.49	2.45	0.40	0.05	0.16	
0	1L	-100480	17904	-4005	-4158	--	--	--	-2.77	0.20	1.00	0.49	2.74	0.36	0.02	0.15	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 73 Descrizione: Maschio murario n. 73 interno
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-7703	1002	1932	0	--	--	--	-1.32	0.09	1.00	0.17	1.65	0.21	--	--	
l	1B	-9569	1002	1932	0	--	--	--	-1.64	0.12	1.00	0.17	1.89	0.18	--	--	
l	1C	-7703	1002	-1725	0	--	--	--	-1.32	0.09	1.00	0.17	1.65	0.21	--	--	
l	1D	-9569	1002	-1725	0	--	--	--	-1.64	0.12	1.00	0.17	1.89	0.18	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-8075	983	1007	0	--	--	--	-1.38	0.10	1.00	0.17	1.70	0.20	--	--	
l	1J	-9197	983	1007	0	--	--	--	-1.58	0.11	1.00	0.17	1.84	0.18	--	--	
l	1K	-8075	983	-800	0	--	--	--	-1.38	0.10	1.00	0.17	1.70	0.20	--	--	
l	1L	-9197	983	-800	0	--	--	--	-1.58	0.11	1.00	0.17	1.84	0.18	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-14236	2149	1173	0	--	--	--	-2.44	0.17	1.00	0.37	2.49	0.30	--	--	
½	1B	-18106	2149	1173	0	--	--	--	-3.10	0.22	1.00	0.37	2.99	0.25	--	--	
½	1C	-14236	2149	-1176	0	--	--	--	-2.44	0.17	1.00	0.37	2.49	0.30	--	--	
½	1D	-18106	2149	-1176	0	--	--	--	-3.10	0.22	1.00	0.37	2.99	0.25	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-14746	1859	716	0	--	--	--	-2.53	0.18	1.00	0.32	2.56	0.25	--	--	
½	1J	-17595	1859	716	0	--	--	--	-3.02	0.22	1.00	0.32	2.92	0.22	--	--	
½	1K	-14746	1859	-719	0	--	--	--	-2.53	0.18	1.00	0.32	2.56	0.25	--	--	
½	1L	-17595	1859	-719	0	--	--	--	-3.02	0.22	1.00	0.32	2.92	0.22	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-14603	2482	1055	0	--	--	--	-2.50	0.18	1.00	0.43	2.54	0.34	0.00	0.23	
0	1B	-20306	2482	1055	0	--	--	--	-3.48	0.25	1.00	0.43	3.27	0.26	0.00	0.19	
0	1C	-14603	2482	-1569	0	--	--	--	-2.50	0.18	1.00	0.43	2.54	0.34	0.00	0.35	
0	1D	-20306	2482	-1569	0	--	--	--	-3.48	0.25	1.00	0.43	3.27	0.26	0.00	0.28	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-14921	2249	463	0	--	--	--	-2.56	0.18	1.00	0.39	2.58	0.30	0.00	0.10	
0	1J	-19987	2249	463	0	--	--	--	-3.43	0.24	1.00	0.39	3.23	0.24	0.00	0.08	
0	1K	-14921	2249	-977	0	--	--	--	-2.56	0.18	1.00	0.39	2.58	0.30	0.00	0.21	
0	1L	-19987	2249	-977	0	--	--	--	-3.43	0.24	1.00	0.39	3.23	0.24	0.00	0.18	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 74 Descrizione: Maschio murario n. 74 interno
altezza calcolata: 408.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-9201	2102	146	67	--	--	--	-1.84	0.13	1.00	0.42	2.04	0.41	--	--	
l	1B	-12301	2102	146	-328	--	--	--	-2.46	0.18	1.00	0.42	2.50	0.34	--	--	
l	1C	-9201	2102	-833	67	--	--	--	-1.84	0.13	1.00	0.42	2.04	0.41	--	--	
l	1D	-12301	2102	-833	-328	--	--	--	-2.46	0.18	1.00	0.42	2.50	0.34	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-9895	1954	-96	-54	--	--	--	-1.98	0.14	1.00	0.39	2.14	0.36	--	--	
l	1J	-11607	1954	-96	-206	--	--	--	-2.32	0.17	1.00	0.39	2.40	0.33	--	--	
l	1K	-9895	1954	-590	-54	--	--	--	-1.98	0.14	1.00	0.39	2.14	0.36	--	--	
l	1L	-11607	1954	-590	-206	--	--	--	-2.32	0.17	1.00	0.39	2.40	0.33	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-34808	4116	1155	-1245	--	--	--	-2.31	0.16	1.00	0.27	2.39	0.23	--	--	
½	1B	-50451	4116	1155	-1789	--	--	--	-3.35	0.24	1.00	0.27	3.17	0.17	--	--	
½	1C	-34808	4116	-659	-1245	--	--	--	-2.31	0.16	1.00	0.27	2.39	0.23	--	--	
½	1D	-50451	4116	-659	-1789	--	--	--	-3.35	0.24	1.00	0.27	3.17	0.17	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-37924	4630	893	-1404	--	--	--	-2.52	0.18	1.00	0.31	2.55	0.24	--	--	
½	1J	-47335	4630	893	-1629	--	--	--	-3.14	0.22	1.00	0.31	3.01	0.20	--	--	
½	1K	-37924	4630	-397	-1404	--	--	--	-2.52	0.18	1.00	0.31	2.55	0.24	--	--	
½	1L	-47335	4630	-397	-1629	--	--	--	-3.14	0.22	1.00	0.31	3.01	0.20	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-18509	3062	677	0	--	--	--	-2.88	0.21	1.00	0.48	2.82	0.34	0.00	0.12	
0	1B	-28833	3062	677	0	--	--	--	-4.49	0.32	1.00	0.48	4.03	0.24	0.00	0.09	
0	1C	-18509	3062	-407	0	--	--	--	-2.88	0.21	1.00	0.48	2.82	0.34	0.00	0.07	
0	1D	-28833	3062	-407	0	--	--	--	-4.49	0.32	1.00	0.48	4.03	0.24	0.00	0.06	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-19471	3152	583	0	--	--	--	-3.03	0.22	1.00	0.49	2.94	0.33	0.00	0.10	
0	1J	-27871	3152	583	0	--	--	--	-4.34	0.31	1.00	0.49	3.92	0.25	0.00	0.08	
0	1K	-19471	3152	-314	0	--	--	--	-3.03	0.22	1.00	0.49	2.94	0.33	0.00	0.05	
0	1L	-27871	3152	-314	0	--	--	--	-4.34	0.31	1.00	0.49	3.92	0.25	0.00	0.04	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 75 Descrizione: Maschio murario n. 75 interno
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-53688	10323	2589	-923	--	--	--	-2.05	0.15	1.00	0.39	2.20	0.36	--	--	
l	1B	-88136	10323	2589	-5775	--	--	--	-3.37	0.24	1.00	0.39	3.18	0.25	--	--	
l	1C	-53688	10323	-6255	-923	--	--	--	-2.05	0.15	1.00	0.39	2.20	0.36	--	--	
l	1D	-88136	10323	-6255	-5775	--	--	--	-3.37	0.24	1.00	0.39	3.18	0.25	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-62397	7650	524	-2179	--	--	--	-2.38	0.17	1.00	0.29	2.45	0.24	--	--	
l	1J	-79427	7650	524	-4519	--	--	--	-3.03	0.22	1.00	0.29	2.93	0.20	--	--	
l	1K	-62397	7650	-4190	-2179	--	--	--	-2.38	0.17	1.00	0.29	2.45	0.24	--	--	
l	1L	-79427	7650	-4190	-4519	--	--	--	-3.03	0.22	1.00	0.29	2.93	0.20	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-70393	10335	3767	8158	--	--	--	-2.69	0.19	1.00	0.39	2.68	0.29	--	--	
½	1B	-110410	10335	3767	5351	--	--	--	-4.22	0.30	1.00	0.39	3.82	0.21	--	--	
½	1C	-70393	10335	-3228	8158	--	--	--	-2.69	0.19	1.00	0.39	2.68	0.29	--	--	
½	1D	-110410	10335	-3228	5351	--	--	--	-4.22	0.30	1.00	0.39	3.82	0.21	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-80521	8830	2284	7350	--	--	--	-3.07	0.22	1.00	0.34	2.97	0.23	--	--	
½	1J	-100282	8830	2284	6158	--	--	--	-3.83	0.27	1.00	0.34	3.53	0.19	--	--	
½	1K	-80521	8830	-1745	7350	--	--	--	-3.07	0.22	1.00	0.34	2.97	0.23	--	--	
½	1L	-100282	8830	-1745	6158	--	--	--	-3.83	0.27	1.00	0.34	3.53	0.19	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-70543	14521	7237	316	--	--	--	-2.69	0.19	1.00	0.55	2.68	0.41	0.00	0.33	
0	1B	-125153	14521	7237	13661	--	--	--	-4.78	0.34	1.00	0.55	4.24	0.26	0.11	0.24	
0	1C	-70543	14521	-5966	316	--	--	--	-2.69	0.19	1.00	0.55	2.68	0.41	0.00	0.27	
0	1D	-125153	14521	-5966	13661	--	--	--	-4.78	0.34	1.00	0.55	4.24	0.26	0.11	0.20	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-84274	11645	3867	3419	--	--	--	-3.22	0.23	1.00	0.44	3.07	0.29	0.03	0.16	
0	1J	-111422	11645	3867	10558	--	--	--	-4.25	0.30	1.00	0.44	3.85	0.23	0.09	0.14	
0	1K	-84274	11645	-2596	3419	--	--	--	-3.22	0.23	1.00	0.44	3.07	0.29	0.03	0.11	
0	1L	-111422	11645	-2596	10558	--	--	--	-4.25	0.30	1.00	0.44	3.85	0.23	0.09	0.09	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 76 Descrizione: Maschio murario n. 76 interno
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-49850	14308	-196	3346	--	--	--	-1.81	0.13	1.00	0.52	2.02	0.52	--	--	
l	1B	-77389	14308	-196	-5244	--	--	--	-2.81	0.20	1.00	0.52	2.77	0.38	--	--	
l	1C	-49850	14308	-2613	3346	--	--	--	-1.81	0.13	1.00	0.52	2.02	0.52	--	--	
l	1D	-77389	14308	-2613	-5244	--	--	--	-2.81	0.20	1.00	0.52	2.77	0.38	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-56364	10024	-767	1183	--	--	--	-2.05	0.15	1.00	0.36	2.20	0.33	--	--	
l	1J	-70875	10024	-767	-3082	--	--	--	-2.58	0.18	1.00	0.36	2.59	0.28	--	--	
l	1K	-56364	10024	-2041	1183	--	--	--	-2.05	0.15	1.00	0.36	2.20	0.33	--	--	
l	1L	-70875	10024	-2041	-3082	--	--	--	-2.58	0.18	1.00	0.36	2.59	0.28	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-62704	16536	1017	-4132	--	--	--	-2.28	0.16	1.00	0.60	2.37	0.51	--	--	
½	1B	-101159	16536	1017	-25180	--	--	--	-3.68	0.26	1.00	0.60	3.42	0.35	--	--	
½	1C	-62704	16536	-1094	-4132	--	--	--	-2.28	0.16	1.00	0.60	2.37	0.51	--	--	
½	1D	-101159	16536	-1094	-25180	--	--	--	-3.68	0.26	1.00	0.60	3.42	0.35	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-71851	10732	517	-9288	--	--	--	-2.61	0.19	1.00	0.39	2.62	0.30	--	--	
½	1J	-92013	10732	517	-20024	--	--	--	-3.34	0.24	1.00	0.39	3.17	0.25	--	--	
½	1K	-71851	10732	-594	-9288	--	--	--	-2.61	0.19	1.00	0.39	2.62	0.30	--	--	
½	1L	-92013	10732	-594	-20024	--	--	--	-3.34	0.24	1.00	0.39	3.17	0.25	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-73044	16217	3177	-11966	--	--	--	-2.65	0.19	1.00	0.59	2.65	0.44	0.12	0.14	
0	1B	-101154	16217	3177	-14296	--	--	--	-3.68	0.26	1.00	0.59	3.42	0.34	0.12	0.11	
0	1C	-73044	16217	-290	-11966	--	--	--	-2.65	0.19	1.00	0.59	2.65	0.44	0.12	0.01	
0	1D	-101154	16217	-290	-14296	--	--	--	-3.68	0.26	1.00	0.59	3.42	0.34	0.12	0.01	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-79642	10886	2361	-12641	--	--	--	-2.89	0.21	1.00	0.40	2.83	0.28	0.12	0.10	
0	1J	-94556	10886	2361	-13621	--	--	--	-3.44	0.25	1.00	0.40	3.24	0.24	0.12	0.09	
0	1K	-79642	10886	527	-12641	--	--	--	-2.89	0.21	1.00	0.40	2.83	0.28	0.12	0.02	
0	1L	-94556	10886	527	-13621	--	--	--	-3.44	0.25	1.00	0.40	3.24	0.24	0.12	0.02	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 77 Descrizione: Maschio murario n. 77 interno
altezza calcolata: 408.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-3078	193	449	0	--	--	--	-1.61	0.12	1.00	0.10	1.87	0.11	--	--	
l	1B	-4201	193	449	0	--	--	--	-2.20	0.16	1.00	0.10	2.31	0.09	--	--	
l	1C	-3078	193	-352	0	--	--	--	-1.61	0.12	1.00	0.10	1.87	0.11	--	--	
l	1D	-4201	193	-352	0	--	--	--	-2.20	0.16	1.00	0.10	2.31	0.09	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-3318	78	290	0	--	--	--	-1.74	0.12	1.00	0.04	1.96	0.04	--	--	
l	1J	-3961	78	290	0	--	--	--	-2.07	0.15	1.00	0.04	2.22	0.04	--	--	
l	1K	-3318	78	-193	0	--	--	--	-1.74	0.12	1.00	0.04	1.96	0.04	--	--	
l	1L	-3961	78	-193	0	--	--	--	-2.07	0.15	1.00	0.04	2.22	0.04	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-12231	2911	1492	0	--	--	--	-1.60	0.11	1.00	0.38	1.86	0.41	--	--	
½	1B	-18762	2911	1492	0	--	--	--	-2.46	0.18	1.00	0.38	2.50	0.30	--	--	
½	1C	-12231	2911	-1230	0	--	--	--	-1.60	0.11	1.00	0.38	1.86	0.41	--	--	
½	1D	-18762	2911	-1230	0	--	--	--	-2.46	0.18	1.00	0.38	2.50	0.30	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-13615	1684	1022	0	--	--	--	-1.78	0.13	1.00	0.22	2.00	0.22	--	--	
½	1J	-17378	1684	1022	0	--	--	--	-2.27	0.16	1.00	0.22	2.37	0.19	--	--	
½	1K	-13615	1684	-760	0	--	--	--	-1.78	0.13	1.00	0.22	2.00	0.22	--	--	
½	1L	-17378	1684	-760	0	--	--	--	-2.27	0.16	1.00	0.22	2.37	0.19	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-7680	2132	475	0	--	--	--	-2.01	0.14	1.00	0.56	2.17	0.51	0.00	0.19	
0	1B	-9912	2132	475	0	--	--	--	-2.59	0.19	1.00	0.56	2.61	0.43	0.00	0.15	
0	1C	-7680	2132	-522	0	--	--	--	-2.01	0.14	1.00	0.56	2.17	0.51	0.00	0.20	
0	1D	-9912	2132	-522	0	--	--	--	-2.59	0.19	1.00	0.56	2.61	0.43	0.00	0.17	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-8094	1447	298	0	--	--	--	-2.12	0.15	1.00	0.38	2.25	0.34	0.00	0.11	
0	1J	-9498	1447	298	0	--	--	--	-2.49	0.18	1.00	0.38	2.52	0.30	0.00	0.10	
0	1K	-8094	1447	-345	0	--	--	--	-2.12	0.15	1.00	0.38	2.25	0.34	0.00	0.13	
0	1L	-9498	1447	-345	0	--	--	--	-2.49	0.18	1.00	0.38	2.52	0.30	0.00	0.11	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 114 Descrizione: Maschio murario n. 114 interno
altezza calcolata: 408.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-66101	27348	761	2858	--	--	--	-2.17	0.16	1.00	0.90	2.29	0.79	--	--	
l	1B	-86917	27348	761	855	--	--	--	-2.86	0.20	1.00	0.90	2.80	0.64	--	--	
l	1C	-66101	27348	-4468	2858	--	--	--	-2.17	0.16	1.00	0.90	2.29	0.79	--	--	
l	1D	-86917	27348	-4468	855	--	--	--	-2.86	0.20	1.00	0.90	2.80	0.64	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-68448	24800	-437	2427	--	--	--	-2.25	0.16	1.00	0.82	2.35	0.69	--	--	
l	1J	-84571	24800	-437	1286	--	--	--	-2.78	0.20	1.00	0.82	2.75	0.59	--	--	
l	1K	-68448	24800	-3271	2427	--	--	--	-2.25	0.16	1.00	0.82	2.35	0.69	--	--	
l	1L	-84571	24800	-3271	1286	--	--	--	-2.78	0.20	1.00	0.82	2.75	0.59	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-86540	39352	3556	6629	--	--	--	-2.21	0.16	1.00	1.01	2.32	0.87	--	--	
½	1B	-123677	39352	3556	-2905	--	--	--	-3.16	0.23	1.00	1.01	3.03	0.66	--	--	
½	1C	-86540	39352	-2772	6629	--	--	--	-2.21	0.16	1.00	1.01	2.32	0.87	--	--	
½	1D	-123677	39352	-2772	-2905	--	--	--	-3.16	0.23	1.00	1.01	3.03	0.66	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-90227	35481	2172	5655	--	--	--	-2.31	0.16	1.00	0.91	2.39	0.76	--	--	
½	1J	-119989	35481	2172	-1932	--	--	--	-3.07	0.22	1.00	0.91	2.96	0.61	--	--	
½	1K	-90227	35481	-1389	5655	--	--	--	-2.31	0.16	1.00	0.91	2.39	0.76	--	--	
½	1L	-119989	35481	-1389	-1932	--	--	--	-3.07	0.22	1.00	0.91	2.96	0.61	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-85742	41413	3461	-6931	--	--	--	-2.54	0.18	1.00	1.23	2.57	0.96	0.05	0.13	
0	1B	-116735	41413	3461	-4782	--	--	--	-3.46	0.25	1.00	1.23	3.25	0.75	0.03	0.10	
0	1C	-85742	41413	379	-6931	--	--	--	-2.54	0.18	1.00	1.23	2.57	0.96	0.05	0.01	
0	1D	-116735	41413	379	-4782	--	--	--	-3.46	0.25	1.00	1.23	3.25	0.75	0.03	0.01	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-88559	37027	2920	-6755	--	--	--	-2.62	0.19	1.00	1.10	2.63	0.83	0.05	0.10	
0	1J	-113917	37027	2920	-4957	--	--	--	-3.38	0.24	1.00	1.10	3.19	0.69	0.03	0.09	
0	1K	-88559	37027	920	-6755	--	--	--	-2.62	0.19	1.00	1.10	2.63	0.83	0.05	0.03	
0	1L	-113917	37027	920	-4957	--	--	--	-3.38	0.24	1.00	1.10	3.19	0.69	0.03	0.03	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 115 Descrizione: Maschio murario n. 115
altezza calcolata: 408.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-74152	19373	977	-3530	--	--	--	-2.25	0.16	1.00	0.59	2.35	0.50	--	--	
l	1B	-84494	19373	977	-6237	--	--	--	-2.57	0.18	1.00	0.59	2.58	0.46	--	--	
l	1C	-74152	19373	-293	-3530	--	--	--	-2.25	0.16	1.00	0.59	2.35	0.50	--	--	
l	1D	-84494	19373	-293	-6237	--	--	--	-2.57	0.18	1.00	0.59	2.58	0.46	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-75507	16822	921	-3785	--	--	--	-2.29	0.16	1.00	0.51	2.38	0.43	--	--	
l	1J	-83139	16822	921	-5983	--	--	--	-2.53	0.18	1.00	0.51	2.55	0.40	--	--	
l	1K	-75507	16822	-237	-3785	--	--	--	-2.29	0.16	1.00	0.51	2.38	0.43	--	--	
l	1L	-83139	16822	-237	-5983	--	--	--	-2.53	0.18	1.00	0.51	2.55	0.40	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-85078	24517	48	-281	--	--	--	-2.58	0.18	1.00	0.74	2.60	0.57	--	--	
½	1B	-104371	24517	48	18464	--	--	--	-3.17	0.23	1.00	0.74	3.04	0.49	--	--	
½	1C	-85078	24517	-569	-281	--	--	--	-2.58	0.18	1.00	0.74	2.60	0.57	--	--	
½	1D	-104371	24517	-569	18464	--	--	--	-3.17	0.23	1.00	0.74	3.04	0.49	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-87694	20913	44	2578	--	--	--	-2.66	0.19	1.00	0.64	2.66	0.48	--	--	
½	1J	-101756	20913	44	15605	--	--	--	-3.09	0.22	1.00	0.64	2.98	0.43	--	--	
½	1K	-87694	20913	-565	2578	--	--	--	-2.66	0.19	1.00	0.64	2.66	0.48	--	--	
½	1L	-101756	20913	-565	15605	--	--	--	-3.09	0.22	1.00	0.64	2.98	0.43	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-94288	21462	504	1350	--	--	--	-2.86	0.20	1.00	0.65	2.81	0.46	0.01	0.02	
0	1B	-106399	21462	504	12014	--	--	--	-3.23	0.23	1.00	0.65	3.08	0.42	0.08	0.02	
0	1C	-94288	21462	-893	1350	--	--	--	-2.86	0.20	1.00	0.65	2.81	0.46	0.01	0.03	
0	1D	-106399	21462	-893	12014	--	--	--	-3.23	0.23	1.00	0.65	3.08	0.42	0.08	0.03	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-95740	17804	403	2990	--	--	--	-2.91	0.21	1.00	0.54	2.84	0.38	0.02	0.01	
0	1J	-104947	17804	403	10374	--	--	--	-3.19	0.23	1.00	0.54	3.05	0.35	0.07	0.01	
0	1K	-95740	17804	-792	2990	--	--	--	-2.91	0.21	1.00	0.54	2.84	0.38	0.02	0.03	
0	1L	-104947	17804	-792	10374	--	--	--	-3.19	0.23	1.00	0.54	3.05	0.35	0.07	0.03	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 117 Descrizione: Maschio murario n. 117 interno
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-13955	1296	-408	0	--	--	--	-1.84	0.13	1.00	0.17	2.04	0.17	--	--	
l	1B	-18434	1296	-408	0	--	--	--	-2.43	0.17	1.00	0.17	2.48	0.14	--	--	
l	1C	-13955	1296	-1113	0	--	--	--	-1.84	0.13	1.00	0.17	2.04	0.17	--	--	
l	1D	-18434	1296	-1113	0	--	--	--	-2.43	0.17	1.00	0.17	2.48	0.14	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-14438	958	-438	0	--	--	--	-1.90	0.14	1.00	0.13	2.09	0.12	--	--	
l	1J	-17951	958	-438	0	--	--	--	-2.37	0.17	1.00	0.13	2.43	0.10	--	--	
l	1K	-14438	958	-1083	0	--	--	--	-1.90	0.14	1.00	0.13	2.09	0.12	--	--	
l	1L	-17951	958	-1083	0	--	--	--	-2.37	0.17	1.00	0.13	2.43	0.10	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-17933	6913	272	0	--	--	--	-2.60	0.19	1.00	1.00	2.61	0.77	--	--	
½	1B	-25002	6913	272	0	--	--	--	-3.63	0.26	1.00	1.00	3.38	0.59	--	--	
½	1C	-17933	6913	-348	0	--	--	--	-2.60	0.19	1.00	1.00	2.61	0.77	--	--	
½	1D	-25002	6913	-348	0	--	--	--	-3.63	0.26	1.00	1.00	3.38	0.59	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-18791	5978	226	0	--	--	--	-2.73	0.19	1.00	0.87	2.71	0.64	--	--	
½	1J	-24144	5978	226	0	--	--	--	-3.51	0.25	1.00	0.87	3.29	0.53	--	--	
½	1K	-18791	5978	-302	0	--	--	--	-2.73	0.19	1.00	0.87	2.71	0.64	--	--	
½	1L	-24144	5978	-302	0	--	--	--	-3.51	0.25	1.00	0.87	3.29	0.53	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-19388	9516	1034	0	--	--	--	-2.82	0.20	1.00	1.38	2.77	1.00	0.00	0.16	
0	1B	-46129	9516	1034	0	--	--	--	-6.70	0.48	1.00	1.38	5.68	0.49	0.00	0.12	
0	1C	-19388	9516	225	0	--	--	--	-2.82	0.20	1.00	1.38	2.77	1.00	0.00	0.04	
0	1D	-46129	9516	225	0	--	--	--	-6.70	0.48	1.00	1.38	5.68	0.49	0.00	0.03	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-22858	8803	894	0	--	--	--	-3.32	0.24	1.00	1.28	3.15	0.81	0.00	0.13	
0	1J	-42659	8803	894	0	--	--	--	-6.20	0.44	1.00	1.28	5.31	0.48	0.00	0.10	
0	1K	-22858	8803	365	0	--	--	--	-3.32	0.24	1.00	1.28	3.15	0.81	0.00	0.05	
0	1L	-42659	8803	365	0	--	--	--	-6.20	0.44	1.00	1.28	5.31	0.48	0.00	0.04	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 119 Descrizione: Maschio murario n. 119 interno
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-11210	1908	474	226	--	--	--	-2.73	0.19	1.00	0.46	2.71	0.34	--	--	
l	1B	-9762	1908	474	29	--	--	--	-2.38	0.17	1.00	0.46	2.44	0.38	--	--	
l	1C	-11210	1908	-371	226	--	--	--	-2.73	0.19	1.00	0.46	2.71	0.34	--	--	
l	1D	-9762	1908	-371	29	--	--	--	-2.38	0.17	1.00	0.46	2.44	0.38	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-10986	1618	268	197	--	--	--	-2.67	0.19	1.00	0.39	2.67	0.30	--	--	
l	1J	-9987	1618	268	58	--	--	--	-2.43	0.17	1.00	0.39	2.48	0.32	--	--	
l	1K	-10986	1618	-164	197	--	--	--	-2.67	0.19	1.00	0.39	2.67	0.30	--	--	
l	1L	-9987	1618	-164	58	--	--	--	-2.43	0.17	1.00	0.39	2.48	0.32	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-28242	9303	881	0	--	--	--	-2.58	0.18	1.00	0.85	2.59	0.65	--	--	
½	1B	-40037	9303	881	0	--	--	--	-3.65	0.26	1.00	0.85	3.40	0.50	--	--	
½	1C	-28242	9303	-858	0	--	--	--	-2.58	0.18	1.00	0.85	2.59	0.65	--	--	
½	1D	-40037	9303	-858	0	--	--	--	-3.65	0.26	1.00	0.85	3.40	0.50	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-29737	8012	462	0	--	--	--	-2.71	0.19	1.00	0.73	2.70	0.54	--	--	
½	1J	-38542	8012	462	0	--	--	--	-3.52	0.25	1.00	0.73	3.30	0.44	--	--	
½	1K	-29737	8012	-438	0	--	--	--	-2.71	0.19	1.00	0.73	2.70	0.54	--	--	
½	1L	-38542	8012	-438	0	--	--	--	-3.52	0.25	1.00	0.73	3.30	0.44	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-18444	2840	601	0	--	--	--	-3.37	0.24	1.00	0.52	3.19	0.33	0.00	0.11	
0	1B	-20984	2840	601	0	--	--	--	-3.83	0.27	1.00	0.52	3.53	0.29	0.00	0.10	
0	1C	-18444	2840	-153	0	--	--	--	-3.37	0.24	1.00	0.52	3.19	0.33	0.00	0.03	
0	1D	-20984	2840	-153	0	--	--	--	-3.83	0.27	1.00	0.52	3.53	0.29	0.00	0.03	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-18586	2340	467	0	--	--	--	-3.39	0.24	1.00	0.43	3.20	0.27	0.00	0.08	
0	1J	-20842	2340	467	0	--	--	--	-3.81	0.27	1.00	0.43	3.51	0.24	0.00	0.08	
0	1K	-18586	2340	-18	0	--	--	--	-3.39	0.24	1.00	0.43	3.20	0.27	0.00	0.00	
0	1L	-20842	2340	-18	0	--	--	--	-3.81	0.27	1.00	0.43	3.51	0.24	0.00	0.00	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 120 Descrizione: Maschio murario n. 120 verso portico
altezza calcolata: 408.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²			kg/cm²					
l	1A	-8581	8352	542	-1663	--	--	--	-0.64	0.05	1.00	0.62	1.14	1.09	--	--	NON Verif.
l	1B	-12635	8352	542	-2725	--	--	--	-0.94	0.07	1.00	0.62	1.37	0.91	--	--	NON Verif.
l	1C	-8581	8352	-298	-1663	--	--	--	-0.64	0.05	1.00	0.62	1.14	1.09	--	--	
l	1D	-12635	8352	-298	-2725	--	--	--	-0.94	0.07	1.00	0.62	1.37	0.91	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-9318	7544	549	-1848	--	--	--	-0.70	0.05	1.00	0.56	1.18	0.95	--	--	
l	1J	-11897	7544	549	-2540	--	--	--	-0.89	0.06	1.00	0.56	1.33	0.85	--	--	
l	1K	-9318	7544	-305	-1848	--	--	--	-0.70	0.05	1.00	0.56	1.18	0.95	--	--	
l	1L	-11897	7544	-305	-2540	--	--	--	-0.89	0.06	1.00	0.56	1.33	0.85	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-57640	16795	1377	-10236	--	--	--	-1.74	0.12	1.00	0.51	1.96	0.52	--	--	
½	1B	-68902	16795	1377	-13641	--	--	--	-2.08	0.15	1.00	0.51	2.22	0.46	--	--	
½	1C	-57640	16795	-1282	-10236	--	--	--	-1.74	0.12	1.00	0.51	1.96	0.52	--	--	
½	1D	-68902	16795	-1282	-13641	--	--	--	-2.08	0.15	1.00	0.51	2.22	0.46	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-58998	15086	1415	-10490	--	--	--	-1.78	0.13	1.00	0.46	2.00	0.46	--	--	
½	1J	-67545	15086	1415	-13387	--	--	--	-2.04	0.15	1.00	0.46	2.19	0.42	--	--	
½	1K	-58998	15086	-1320	-10490	--	--	--	-1.78	0.13	1.00	0.46	2.00	0.46	--	--	
½	1L	-67545	15086	-1320	-13387	--	--	--	-2.04	0.15	1.00	0.46	2.19	0.42	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-29753	5623	438	501	--	--	--	-2.49	0.18	1.00	0.47	2.53	0.37	0.03	0.05	
0	1B	-39209	5623	438	261	--	--	--	-3.28	0.23	1.00	0.47	3.12	0.30	0.01	0.04	
0	1C	-29753	5623	-749	501	--	--	--	-2.49	0.18	1.00	0.47	2.53	0.37	0.03	0.08	
0	1D	-39209	5623	-749	261	--	--	--	-3.28	0.23	1.00	0.47	3.12	0.30	0.01	0.07	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-31104	4981	429	303	--	--	--	-2.60	0.19	1.00	0.42	2.61	0.32	0.02	0.04	
0	1J	-37858	4981	429	459	--	--	--	-3.17	0.23	1.00	0.42	3.04	0.27	0.02	0.04	
0	1K	-31104	4981	-740	303	--	--	--	-2.60	0.19	1.00	0.42	2.61	0.32	0.02	0.08	
0	1L	-37858	4981	-740	459	--	--	--	-3.17	0.23	1.00	0.42	3.04	0.27	0.02	0.07	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 121 Descrizione: Maschio murario n. 121 verso portico
altezza calcolata: 408.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-5440	3310	986	664	--	--	--	-0.23	0.02	1.00	0.14	0.84	0.34	--	--	
l	1B	-9193	3310	986	436	--	--	--	-0.40	0.03	1.00	0.14	0.96	0.30	--	--	
l	1C	-5440	3310	-42	664	--	--	--	-0.23	0.02	1.00	0.14	0.84	0.34	--	--	
l	1D	-9193	3310	-42	436	--	--	--	-0.40	0.03	1.00	0.14	0.96	0.30	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-5613	3151	932	948	--	--	--	-0.24	0.02	1.00	0.14	0.84	0.32	--	--	
l	1J	-9020	3151	932	151	--	--	--	-0.39	0.03	1.00	0.14	0.95	0.28	--	--	
l	1K	-5613	3151	12	948	--	--	--	-0.24	0.02	1.00	0.14	0.84	0.32	--	--	
l	1L	-9020	3151	12	151	--	--	--	-0.39	0.03	1.00	0.14	0.95	0.28	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-44928	18898	-4515	-2163	--	--	--	-0.73	0.05	1.00	0.31	1.21	0.51	--	--	
½	1B	-70478	18898	-4515	683	--	--	--	-1.15	0.08	1.00	0.31	1.52	0.41	--	--	
½	1C	-44928	18898	-7185	-2163	--	--	--	-0.73	0.05	1.00	0.31	1.21	0.51	--	--	
½	1D	-70478	18898	-7185	683	--	--	--	-1.15	0.08	1.00	0.31	1.52	0.41	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-46190	18974	-4492	1555	--	--	--	-0.75	0.05	1.00	0.31	1.23	0.51	--	--	
½	1J	-69216	18974	-4492	-3035	--	--	--	-1.13	0.08	1.00	0.31	1.51	0.41	--	--	
½	1K	-46190	18974	-7209	1555	--	--	--	-0.75	0.05	1.00	0.31	1.23	0.51	--	--	
½	1L	-69216	18974	-7209	-3035	--	--	--	-1.13	0.08	1.00	0.31	1.51	0.41	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-41408	9638	-2043	116	--	--	--	-1.69	0.12	1.00	0.39	1.93	0.41	0.00	0.14	
0	1B	-51107	9638	-2043	576	--	--	--	-2.08	0.15	1.00	0.39	2.22	0.35	0.01	0.12	
0	1C	-41408	9638	-3009	116	--	--	--	-1.69	0.12	1.00	0.39	1.93	0.41	0.00	0.21	
0	1D	-51107	9638	-3009	576	--	--	--	-2.08	0.15	1.00	0.39	2.22	0.35	0.01	0.18	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-42839	10342	-1989	652	--	--	--	-1.75	0.12	1.00	0.42	1.97	0.43	0.01	0.14	
0	1J	-49677	10342	-1989	40	--	--	--	-2.02	0.14	1.00	0.42	2.18	0.39	0.00	0.12	
0	1K	-42839	10342	-3062	652	--	--	--	-1.75	0.12	1.00	0.42	1.97	0.43	0.01	0.21	
0	1L	-49677	10342	-3062	40	--	--	--	-2.02	0.14	1.00	0.42	2.18	0.39	0.00	0.19	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 122 Descrizione: Maschio murario n. 122 verso portico
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-12753	4267	813	0	--	--	--	-1.37	0.10	1.00	0.46	1.69	0.54	--	--	
l	1B	-14646	4267	813	0	--	--	--	-1.57	0.11	1.00	0.46	1.84	0.50	--	--	
l	1C	-12753	4267	214	0	--	--	--	-1.37	0.10	1.00	0.46	1.69	0.54	--	--	
l	1D	-14646	4267	214	0	--	--	--	-1.57	0.11	1.00	0.46	1.84	0.50	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-12553	4320	836	0	--	--	--	-1.35	0.10	1.00	0.46	1.67	0.56	--	--	
l	1J	-14846	4320	836	0	--	--	--	-1.60	0.11	1.00	0.46	1.86	0.50	--	--	
l	1K	-12553	4320	192	0	--	--	--	-1.35	0.10	1.00	0.46	1.67	0.56	--	--	
l	1L	-14846	4320	192	0	--	--	--	-1.60	0.11	1.00	0.46	1.86	0.50	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-55777	12431	1816	-5145	--	--	--	-2.30	0.16	1.00	0.51	2.39	0.43	--	--	
½	1B	-69909	12431	1816	-3700	--	--	--	-2.89	0.21	1.00	0.51	2.83	0.36	--	--	
½	1C	-55777	12431	-2663	-5145	--	--	--	-2.30	0.16	1.00	0.51	2.39	0.43	--	--	
½	1D	-69909	12431	-2663	-3700	--	--	--	-2.89	0.21	1.00	0.51	2.83	0.36	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-54362	12947	2117	-5370	--	--	--	-2.25	0.16	1.00	0.53	2.34	0.46	--	--	
½	1J	-71324	12947	2117	-3475	--	--	--	-2.95	0.21	1.00	0.53	2.87	0.37	--	--	
½	1K	-54362	12947	-2964	-5370	--	--	--	-2.25	0.16	1.00	0.53	2.34	0.46	--	--	
½	1L	-71324	12947	-2964	-3475	--	--	--	-2.95	0.21	1.00	0.53	2.87	0.37	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-28068	8922	485	0	--	--	--	-3.30	0.24	1.00	1.05	3.13	0.67	0.00	0.06	
0	1B	-33936	8922	485	0	--	--	--	-3.99	0.28	1.00	1.05	3.65	0.57	0.00	0.05	
0	1C	-28068	8922	57	0	--	--	--	-3.30	0.24	1.00	1.05	3.13	0.67	0.00	0.01	
0	1D	-33936	8922	57	0	--	--	--	-3.99	0.28	1.00	1.05	3.65	0.57	0.00	0.01	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-27856	9342	498	0	--	--	--	-3.27	0.23	1.00	1.10	3.11	0.70	0.00	0.06	
0	1J	-34148	9342	498	0	--	--	--	-4.01	0.29	1.00	1.10	3.67	0.60	0.00	0.06	
0	1K	-27856	9342	43	0	--	--	--	-3.27	0.23	1.00	1.10	3.11	0.70	0.00	0.01	
0	1L	-34148	9342	43	0	--	--	--	-4.01	0.29	1.00	1.10	3.67	0.60	0.00	0.00	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 124 Descrizione: Maschio murario n. 124 verso portico
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-37306	10900	-649	-2465	--	--	--	-3.08	0.22	1.00	0.90	2.97	0.61	--	--	
l	1B	-36250	10900	-649	-3006	--	--	--	-2.99	0.21	1.00	0.90	2.90	0.62	--	--	
l	1C	-37306	10900	-1225	-2465	--	--	--	-3.08	0.22	1.00	0.90	2.97	0.61	--	--	
l	1D	-36250	10900	-1225	-3006	--	--	--	-2.99	0.21	1.00	0.90	2.90	0.62	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-37428	10940	-742	-2478	--	--	--	-3.09	0.22	1.00	0.90	2.98	0.61	--	--	
l	1J	-36128	10940	-742	-2993	--	--	--	-2.98	0.21	1.00	0.90	2.90	0.62	--	--	
l	1K	-37428	10940	-1132	-2478	--	--	--	-3.09	0.22	1.00	0.90	2.98	0.61	--	--	
l	1L	-36128	10940	-1132	-2993	--	--	--	-2.98	0.21	1.00	0.90	2.90	0.62	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-75700	11776	-2436	-5543	--	--	--	-2.80	0.20	1.00	0.44	2.76	0.32	--	--	
½	1B	-106650	11776	-2436	-3970	--	--	--	-3.94	0.28	1.00	0.44	3.62	0.24	--	--	
½	1C	-75700	11776	-5032	-5543	--	--	--	-2.80	0.20	1.00	0.44	2.76	0.32	--	--	
½	1D	-106650	11776	-5032	-3970	--	--	--	-3.94	0.28	1.00	0.44	3.62	0.24	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-74973	12321	-2276	-5586	--	--	--	-2.77	0.20	1.00	0.46	2.74	0.33	--	--	
½	1J	-107377	12321	-2276	-3927	--	--	--	-3.97	0.28	1.00	0.46	3.64	0.25	--	--	
½	1K	-74973	12321	-5191	-5586	--	--	--	-2.77	0.20	1.00	0.46	2.74	0.33	--	--	
½	1L	-107377	12321	-5191	-3927	--	--	--	-3.97	0.28	1.00	0.46	3.64	0.25	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-35614	5982	163	0	--	--	--	-3.64	0.26	1.00	0.61	3.39	0.36	0.00	0.01	
0	1B	-43273	5982	163	0	--	--	--	-4.42	0.32	1.00	0.61	3.97	0.31	0.00	0.01	
0	1C	-35614	5982	-89	0	--	--	--	-3.64	0.26	1.00	0.61	3.39	0.36	0.00	0.01	
0	1D	-43273	5982	-89	0	--	--	--	-4.42	0.32	1.00	0.61	3.97	0.31	0.00	0.01	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-35504	6263	175	0	--	--	--	-3.62	0.26	1.00	0.64	3.38	0.38	0.00	0.02	
0	1J	-43383	6263	175	0	--	--	--	-4.43	0.32	1.00	0.64	3.98	0.32	0.00	0.01	
0	1K	-35504	6263	-101	0	--	--	--	-3.62	0.26	1.00	0.64	3.38	0.38	0.00	0.01	
0	1L	-43383	6263	-101	0	--	--	--	-4.43	0.32	1.00	0.64	3.98	0.32	0.00	0.01	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 125 Descrizione: Maschio murario n. 125 verso portico
altezza calcolata: 408.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-50461	12364	3191	6656	--	--	--	-1.81	0.13	1.00	0.44	2.02	0.44	--	--	
l	1B	-71122	12364	3191	4249	--	--	--	-2.56	0.18	1.00	0.44	2.58	0.34	--	--	
l	1C	-50461	12364	1832	6656	--	--	--	-1.81	0.13	1.00	0.44	2.02	0.44	--	--	
l	1D	-71122	12364	1832	4249	--	--	--	-2.56	0.18	1.00	0.44	2.58	0.34	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-51026	11395	3072	6209	--	--	--	-1.84	0.13	1.00	0.41	2.04	0.40	--	--	
l	1J	-70557	11395	3072	4696	--	--	--	-2.54	0.18	1.00	0.41	2.56	0.32	--	--	
l	1K	-51026	11395	1951	6209	--	--	--	-1.84	0.13	1.00	0.41	2.04	0.40	--	--	
l	1L	-70557	11395	1951	4696	--	--	--	-2.54	0.18	1.00	0.41	2.56	0.32	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-189118	29350	-1946	8254	--	--	--	-2.42	0.17	1.00	0.38	2.47	0.30	--	--	
½	1B	-259156	29350	-1946	13201	--	--	--	-3.31	0.24	1.00	0.38	3.14	0.24	--	--	
½	1C	-189118	29350	-4864	8254	--	--	--	-2.42	0.17	1.00	0.38	2.47	0.30	--	--	
½	1D	-259156	29350	-4864	13201	--	--	--	-3.31	0.24	1.00	0.38	3.14	0.24	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-188637	29117	-2136	9434	--	--	--	-2.41	0.17	1.00	0.37	2.47	0.30	--	--	
½	1J	-259637	29117	-2136	12021	--	--	--	-3.32	0.24	1.00	0.37	3.15	0.24	--	--	
½	1K	-188637	29117	-4674	9434	--	--	--	-2.41	0.17	1.00	0.37	2.47	0.30	--	--	
½	1L	-259637	29117	-4674	12021	--	--	--	-3.32	0.24	1.00	0.37	3.15	0.24	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-100227	15119	-4416	1263	--	--	--	-3.24	0.23	1.00	0.49	3.09	0.32	0.01	0.13	
0	1B	-117947	15119	-4416	10102	--	--	--	-3.81	0.27	1.00	0.49	3.52	0.28	0.07	0.12	
0	1C	-100227	15119	-6020	1263	--	--	--	-3.24	0.23	1.00	0.49	3.09	0.32	0.01	0.18	
0	1D	-117947	15119	-6020	10102	--	--	--	-3.81	0.27	1.00	0.49	3.52	0.28	0.07	0.17	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-100839	15348	-4772	1551	--	--	--	-3.26	0.23	1.00	0.50	3.11	0.32	0.01	0.14	
0	1J	-117335	15348	-4772	9814	--	--	--	-3.79	0.27	1.00	0.50	3.51	0.28	0.07	0.13	
0	1K	-100839	15348	-5665	1551	--	--	--	-3.26	0.23	1.00	0.50	3.11	0.32	0.01	0.17	
0	1L	-117335	15348	-5665	9814	--	--	--	-3.79	0.27	1.00	0.50	3.51	0.28	0.07	0.16	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 126 Descrizione: Maschio murario n. 126 verso portico
altezza calcolata: 408.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-16242	7785	655	-1005	--	--	--	-1.26	0.09	1.00	0.60	1.60	0.75	--	--	
l	1B	-23415	7785	655	-1625	--	--	--	-1.82	0.13	1.00	0.60	2.02	0.60	--	--	
l	1C	-16242	7785	-277	-1005	--	--	--	-1.26	0.09	1.00	0.60	1.60	0.75	--	--	
l	1D	-23415	7785	-277	-1625	--	--	--	-1.82	0.13	1.00	0.60	2.02	0.60	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-15809	7768	565	-1033	--	--	--	-1.23	0.09	1.00	0.60	1.58	0.76	--	--	
l	1J	-23848	7768	565	-1596	--	--	--	-1.85	0.13	1.00	0.60	2.05	0.59	--	--	
l	1K	-15809	7768	-187	-1033	--	--	--	-1.23	0.09	1.00	0.60	1.58	0.76	--	--	
l	1L	-23848	7768	-187	-1596	--	--	--	-1.85	0.13	1.00	0.60	2.05	0.59	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-126493	31859	1166	-1173	--	--	--	-2.23	0.16	1.00	0.56	2.34	0.48	--	--	
½	1B	-163096	31859	1166	-5099	--	--	--	-2.88	0.21	1.00	0.56	2.82	0.40	--	--	
½	1C	-126493	31859	-914	-1173	--	--	--	-2.23	0.16	1.00	0.56	2.34	0.48	--	--	
½	1D	-163096	31859	-914	-5099	--	--	--	-2.88	0.21	1.00	0.56	2.82	0.40	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-125068	32926	879	-1324	--	--	--	-2.21	0.16	1.00	0.58	2.32	0.50	--	--	
½	1J	-164521	32926	879	-4947	--	--	--	-2.91	0.21	1.00	0.58	2.84	0.41	--	--	
½	1K	-125068	32926	-627	-1324	--	--	--	-2.21	0.16	1.00	0.58	2.32	0.50	--	--	
½	1L	-164521	32926	-627	-4947	--	--	--	-2.91	0.21	1.00	0.58	2.84	0.41	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-36536	3579	257	-1872	--	--	--	-3.17	0.23	1.00	0.31	3.04	0.20	0.11	0.02	
0	1B	-42583	3579	257	-1209	--	--	--	-3.70	0.26	1.00	0.31	3.43	0.18	0.06	0.02	
0	1C	-36536	3579	-150	-1872	--	--	--	-3.17	0.23	1.00	0.31	3.04	0.20	0.11	0.01	
0	1D	-42583	3579	-150	-1209	--	--	--	-3.70	0.26	1.00	0.31	3.43	0.18	0.06	0.01	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-35988	3693	172	-1897	--	--	--	-3.13	0.22	1.00	0.32	3.00	0.21	0.11	0.01	
0	1J	-43131	3693	172	-1184	--	--	--	-3.75	0.27	1.00	0.32	3.47	0.18	0.06	0.01	
0	1K	-35988	3693	-65	-1897	--	--	--	-3.13	0.22	1.00	0.32	3.00	0.21	0.11	0.01	
0	1L	-43131	3693	-65	-1184	--	--	--	-3.75	0.27	1.00	0.32	3.47	0.18	0.06	0.00	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 127 Descrizione: Maschio murario n. 127 verso portico
altezza calcolata: 408.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-16377	4579	1241	0	--	--	--	-1.57	0.11	1.00	0.44	1.83	0.48	--	--	
l	1B	-25131	4579	1241	0	--	--	--	-2.40	0.17	1.00	0.44	2.46	0.36	--	--	
l	1C	-16377	4579	881	0	--	--	--	-1.57	0.11	1.00	0.44	1.83	0.48	--	--	
l	1D	-25131	4579	881	0	--	--	--	-2.40	0.17	1.00	0.44	2.46	0.36	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-15677	4731	1262	0	--	--	--	-1.50	0.11	1.00	0.45	1.78	0.51	--	--	
l	1J	-25830	4731	1262	0	--	--	--	-2.47	0.18	1.00	0.45	2.51	0.36	--	--	
l	1K	-15677	4731	860	0	--	--	--	-1.50	0.11	1.00	0.45	1.78	0.51	--	--	
l	1L	-25830	4731	860	0	--	--	--	-2.47	0.18	1.00	0.45	2.51	0.36	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-61519	16748	254	370	--	--	--	-1.89	0.13	1.00	0.51	2.08	0.50	--	--	
½	1B	-77417	16748	254	281	--	--	--	-2.38	0.17	1.00	0.51	2.44	0.42	--	--	
½	1C	-61519	16748	-647	370	--	--	--	-1.89	0.13	1.00	0.51	2.08	0.50	--	--	
½	1D	-77417	16748	-647	281	--	--	--	-2.38	0.17	1.00	0.51	2.44	0.42	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-60407	18057	196	356	--	--	--	-1.86	0.13	1.00	0.55	2.05	0.54	--	--	
½	1J	-78529	18057	196	295	--	--	--	-2.41	0.17	1.00	0.55	2.47	0.45	--	--	
½	1K	-60407	18057	-590	356	--	--	--	-1.86	0.13	1.00	0.55	2.05	0.54	--	--	
½	1L	-78529	18057	-590	295	--	--	--	-2.41	0.17	1.00	0.55	2.47	0.45	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-28144	10123	-1493	-1841	--	--	--	-2.00	0.14	1.00	0.72	2.16	0.67	0.10	0.14	
0	1B	-35652	10123	-1493	-1343	--	--	--	-2.54	0.18	1.00	0.72	2.56	0.56	0.06	0.12	
0	1C	-28144	10123	-1655	-1841	--	--	--	-2.00	0.14	1.00	0.72	2.16	0.67	0.10	0.16	
0	1D	-35652	10123	-1655	-1343	--	--	--	-2.54	0.18	1.00	0.72	2.56	0.56	0.06	0.13	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-27715	10914	-1475	-1883	--	--	--	-1.97	0.14	1.00	0.78	2.14	0.73	0.10	0.14	
0	1J	-36081	10914	-1475	-1301	--	--	--	-2.57	0.18	1.00	0.78	2.59	0.60	0.06	0.12	
0	1K	-27715	10914	-1673	-1883	--	--	--	-1.97	0.14	1.00	0.78	2.14	0.73	0.10	0.16	
0	1L	-36081	10914	-1673	-1301	--	--	--	-2.57	0.18	1.00	0.78	2.59	0.60	0.06	0.13	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: QM rilievo dal 28-6 Intestazione lavoro: Stato di fatto																	
Elem.: MASCHIO (piastra)				Gruppo: 7		Tabella: Tabella muri interni											
Descrizione: Muri 1p-2p																	
Tipo di verifica: Stato limite				fk: 28.00 kg/cmq		fvk0: 0.66 kg/cmq											
Coeff. contributo σ_n : 0.75				β , coeff. parz. sez.: 1.00													
d1: 0.00 cm				d2 / t: 0.1660		Effetti di d1 e d2: concorde		Calcolo di ev: NON abilitato									
ea / h: 1 / 200.00				fatt. laterale di vincolo ρ : 1.00													
Maschio num. 128 Descrizione: Maschio murario n. 128 veso portico																	
altezza calcolata: 408.00 cm																	
P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-17735	10724	1746	432	--	--	--	-1.49	0.11	1.00	0.90	1.78	1.01	--	--	NON Verif.
l	1B	-22031	10724	1746	-121	--	--	--	-1.85	0.13	1.00	0.90	2.05	0.88	--	--	NON Verif.
l	1C	-17735	10724	248	432	--	--	--	-1.49	0.11	1.00	0.90	1.78	1.01	--	--	
l	1D	-22031	10724	248	-121	--	--	--	-1.85	0.13	1.00	0.90	2.05	0.88	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	NON Verif.
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	NON Verif.
l	1I	-17325	11543	1930	495	--	--	--	-1.45	0.10	1.00	0.97	1.75	1.11	--	--	
l	1J	-22441	11543	1930	-183	--	--	--	-1.88	0.13	1.00	0.97	2.07	0.93	--	--	
l	1K	-17325	11543	65	495	--	--	--	-1.45	0.10	1.00	0.97	1.75	1.11	--	--	NON Verif.
l	1L	-22441	11543	65	-183	--	--	--	-1.88	0.13	1.00	0.97	2.07	0.93	--	--	NON Verif.
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	NON Verif.
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-48318	25242	915	171	--	--	--	-1.84	0.13	1.00	0.96	2.04	0.94	--	--	
½	1B	-57223	25242	915	106	--	--	--	-2.18	0.16	1.00	0.96	2.30	0.84	--	--	NON Verif.
½	1C	-48318	25242	-1625	171	--	--	--	-1.84	0.13	1.00	0.96	2.04	0.94	--	--	
½	1D	-57223	25242	-1625	106	--	--	--	-2.18	0.16	1.00	0.96	2.30	0.84	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	NON Verif.
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	NON Verif.
½	1I	-47833	26820	1209	188	--	--	--	-1.83	0.13	1.00	1.02	2.03	1.01	--	--	
½	1J	-57708	26820	1209	88	--	--	--	-2.20	0.16	1.00	1.02	2.31	0.89	--	--	
½	1K	-47833	26820	-1919	188	--	--	--	-1.83	0.13	1.00	1.02	2.03	1.01	--	--	NON Verif.
½	1L	-57708	26820	-1919	88	--	--	--	-2.20	0.16	1.00	1.02	2.31	0.89	--	--	NON Verif.
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	NON Verif.
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-26189	15281	-744	301	--	--	--	-1.96	0.14	1.00	1.14	2.13	1.07	0.02	0.08	
0	1B	-35042	15281	-744	215	--	--	--	-2.62	0.19	1.00	1.14	2.62	0.87	0.01	0.06	NON Verif.
0	1C	-26189	15281	-1603	301	--	--	--	-1.96	0.14	1.00	1.14	2.13	1.07	0.02	0.16	
0	1D	-35042	15281	-1603	215	--	--	--	-2.62	0.19	1.00	1.14	2.62	0.87	0.01	0.13	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	NON Verif.
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	NON Verif.
0	1I	-25514	16054	-881	307	--	--	--	-1.90	0.14	1.00	1.20	2.09	1.15	0.02	0.09	
0	1J	-35717	16054	-881	209	--	--	--	-2.67	0.19	1.00	1.20	2.66	0.90	0.01	0.07	
0	1K	-25514	16054	-1465	307	--	--	--	-1.90	0.14	1.00	1.20	2.09	1.15	0.02	0.15	NON Verif.
0	1L	-35717	16054	-1465	209	--	--	--	-2.67	0.19	1.00	1.20	2.66	0.90	0.01	0.12	NON Verif.
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	NON Verif.
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 130 Descrizione: Maschio murario n. 130 interno
altezza calcolata: 408.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-26277	1056	219	1370	--	--	--	-2.09	0.15	1.00	0.08	2.23	0.08	--	--	
l	1B	-28583	1056	219	1472	--	--	--	-2.28	0.16	1.00	0.08	2.37	0.07	--	--	
l	1C	-26277	1056	-393	1370	--	--	--	-2.09	0.15	1.00	0.08	2.23	0.08	--	--	
l	1D	-28583	1056	-393	1472	--	--	--	-2.28	0.16	1.00	0.08	2.37	0.07	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-26748	1139	171	1408	--	--	--	-2.13	0.15	1.00	0.09	2.26	0.08	--	--	
l	1J	-28112	1139	171	1433	--	--	--	-2.24	0.16	1.00	0.09	2.34	0.08	--	--	
l	1K	-26748	1139	-344	1408	--	--	--	-2.13	0.15	1.00	0.09	2.26	0.08	--	--	
l	1L	-28112	1139	-344	1433	--	--	--	-2.24	0.16	1.00	0.09	2.34	0.08	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-37812	3178	520	-861	--	--	--	-3.01	0.22	1.00	0.25	2.92	0.17	--	--	
½	1B	-40272	3178	520	-1552	--	--	--	-3.21	0.23	1.00	0.25	3.07	0.17	--	--	
½	1C	-37812	3178	-371	-861	--	--	--	-3.01	0.22	1.00	0.25	2.92	0.17	--	--	
½	1D	-40272	3178	-371	-1552	--	--	--	-3.21	0.23	1.00	0.25	3.07	0.17	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-37517	3595	418	-745	--	--	--	-2.99	0.21	1.00	0.29	2.90	0.20	--	--	
½	1J	-40567	3595	418	-1667	--	--	--	-3.23	0.23	1.00	0.29	3.08	0.19	--	--	
½	1K	-37517	3595	-270	-745	--	--	--	-2.99	0.21	1.00	0.29	2.90	0.20	--	--	
½	1L	-40567	3595	-270	-1667	--	--	--	-3.23	0.23	1.00	0.29	3.08	0.19	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-40930	2932	349	-569	--	--	--	-3.26	0.23	1.00	0.23	3.11	0.15	0.03	0.03	
0	1B	-44992	2932	349	-1605	--	--	--	-3.59	0.26	1.00	0.23	3.35	0.14	0.07	0.03	
0	1C	-40930	2932	-553	-569	--	--	--	-3.26	0.23	1.00	0.23	3.11	0.15	0.03	0.04	
0	1D	-44992	2932	-553	-1605	--	--	--	-3.59	0.26	1.00	0.23	3.35	0.14	0.07	0.04	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-40391	3367	370	-412	--	--	--	-3.22	0.23	1.00	0.27	3.07	0.17	0.02	0.03	
0	1J	-45531	3367	370	-1763	--	--	--	-3.63	0.26	1.00	0.27	3.38	0.16	0.08	0.03	
0	1K	-40391	3367	-575	-412	--	--	--	-3.22	0.23	1.00	0.27	3.07	0.17	0.02	0.04	
0	1L	-45531	3367	-575	-1763	--	--	--	-3.63	0.26	1.00	0.27	3.38	0.16	0.08	0.04	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 131 Descrizione: Maschio murario n. 131 interno
altezza calcolata: 408.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-90662	7681	-543	-3193	--	--	--	-2.21	0.16	1.00	0.19	2.32	0.16	--	--	
l	1B	-93994	7681	-543	-3528	--	--	--	-2.29	0.16	1.00	0.19	2.38	0.16	--	--	
l	1C	-90662	7681	-3657	-3193	--	--	--	-2.21	0.16	1.00	0.19	2.32	0.16	--	--	
l	1D	-93994	7681	-3657	-3528	--	--	--	-2.29	0.16	1.00	0.19	2.38	0.16	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-90386	8386	-558	-3300	--	--	--	-2.20	0.16	1.00	0.20	2.31	0.18	--	--	
l	1J	-94271	8386	-558	-3421	--	--	--	-2.30	0.16	1.00	0.20	2.38	0.17	--	--	
l	1K	-90386	8386	-3642	-3300	--	--	--	-2.20	0.16	1.00	0.20	2.31	0.18	--	--	
l	1L	-94271	8386	-3642	-3421	--	--	--	-2.30	0.16	1.00	0.20	2.38	0.17	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-136482	16895	788	9296	--	--	--	-2.61	0.19	1.00	0.32	2.61	0.25	--	--	
½	1B	-140601	16895	788	13767	--	--	--	-2.68	0.19	1.00	0.32	2.67	0.24	--	--	
½	1C	-136482	16895	-1894	9296	--	--	--	-2.61	0.19	1.00	0.32	2.61	0.25	--	--	
½	1D	-140601	16895	-1894	13767	--	--	--	-2.68	0.19	1.00	0.32	2.67	0.24	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-136158	18078	734	8703	--	--	--	-2.60	0.19	1.00	0.35	2.61	0.26	--	--	
½	1J	-140925	18078	734	14359	--	--	--	-2.69	0.19	1.00	0.35	2.68	0.26	--	--	
½	1K	-136158	18078	-1840	8703	--	--	--	-2.60	0.19	1.00	0.35	2.61	0.26	--	--	
½	1L	-140925	18078	-1840	14359	--	--	--	-2.69	0.19	1.00	0.35	2.68	0.26	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-121940	17424	1828	13835	--	--	--	-2.98	0.21	1.00	0.43	2.89	0.29	0.06	0.05	
0	1B	-126030	17424	1828	17924	--	--	--	-3.08	0.22	1.00	0.43	2.97	0.29	0.08	0.04	
0	1C	-121940	17424	709	13835	--	--	--	-2.98	0.21	1.00	0.43	2.89	0.29	0.06	0.02	
0	1D	-126030	17424	709	17924	--	--	--	-3.08	0.22	1.00	0.43	2.97	0.29	0.08	0.02	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-121720	18392	1807	13645	--	--	--	-2.97	0.21	1.00	0.45	2.89	0.31	0.06	0.05	
0	1J	-126251	18392	1807	18114	--	--	--	-3.08	0.22	1.00	0.45	2.97	0.30	0.08	0.04	
0	1K	-121720	18392	730	13645	--	--	--	-2.97	0.21	1.00	0.45	2.89	0.31	0.06	0.02	
0	1L	-126251	18392	730	18114	--	--	--	-3.08	0.22	1.00	0.45	2.97	0.30	0.08	0.02	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **7** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 1p-2p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 132 Descrizione: Maschio murario n. 132 interno
altezza calcolata: 408.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-16731	2609	591	0	--	--	--	-1.89	0.14	1.00	0.29	2.08	0.28	--	--	
l	1B	-20052	2609	591	0	--	--	--	-2.27	0.16	1.00	0.29	2.36	0.25	--	--	
l	1C	-16731	2609	-459	0	--	--	--	-1.89	0.14	1.00	0.29	2.08	0.28	--	--	
l	1D	-20052	2609	-459	0	--	--	--	-2.27	0.16	1.00	0.29	2.36	0.25	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-16508	2767	598	0	--	--	--	-1.87	0.13	1.00	0.31	2.06	0.30	--	--	
l	1J	-20275	2767	598	0	--	--	--	-2.29	0.16	1.00	0.31	2.38	0.26	--	--	
l	1K	-16508	2767	-465	0	--	--	--	-1.87	0.13	1.00	0.31	2.06	0.30	--	--	
l	1L	-20275	2767	-465	0	--	--	--	-2.29	0.16	1.00	0.31	2.38	0.26	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-38116	7646	857	-0	--	--	--	-2.46	0.18	1.00	0.49	2.51	0.39	--	--	
½	1B	-38215	7646	857	-0	--	--	--	-2.47	0.18	1.00	0.49	2.51	0.39	--	--	
½	1C	-38116	7646	-359	-0	--	--	--	-2.46	0.18	1.00	0.49	2.51	0.39	--	--	
½	1D	-38215	7646	-359	-0	--	--	--	-2.47	0.18	1.00	0.49	2.51	0.39	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-38354	8178	863	-0	--	--	--	-2.48	0.18	1.00	0.53	2.52	0.42	--	--	
½	1J	-37976	8178	863	-0	--	--	--	-2.45	0.18	1.00	0.53	2.50	0.42	--	--	
½	1K	-38354	8178	-365	-0	--	--	--	-2.48	0.18	1.00	0.53	2.52	0.42	--	--	
½	1L	-37976	8178	-365	-0	--	--	--	-2.45	0.18	1.00	0.53	2.50	0.42	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-24878	4191	266	0	--	--	--	-2.81	0.20	1.00	0.47	2.77	0.34	0.00	0.03	
0	1B	-27057	4191	266	0	--	--	--	-3.06	0.22	1.00	0.47	2.95	0.32	0.00	0.03	
0	1C	-24878	4191	-315	0	--	--	--	-2.81	0.20	1.00	0.47	2.77	0.34	0.00	0.04	
0	1D	-27057	4191	-315	0	--	--	--	-3.06	0.22	1.00	0.47	2.95	0.32	0.00	0.04	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-24626	4484	203	0	--	--	--	-2.78	0.20	1.00	0.51	2.75	0.37	0.00	0.02	
0	1J	-27309	4484	203	0	--	--	--	-3.09	0.22	1.00	0.51	2.97	0.34	0.00	0.02	
0	1K	-24626	4484	-253	0	--	--	--	-2.78	0.20	1.00	0.51	2.75	0.37	0.00	0.03	
0	1L	-27309	4484	-253	0	--	--	--	-3.09	0.22	1.00	0.51	2.97	0.34	0.00	0.03	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **1** Descrizione: Maschio murario n. 1 su corso valdocco
altezza calcolata: **390.00** cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	918	1656	441	-0	NON Verificato.	Sforzo	normale di trazione									
l	1B	-3599	1656	441	0	--	--	--	-1.18	0.08	1.00	0.54	1.55	0.70	--	--	
l	1C	918	1656	-407	-0	NON Verificato.	Sforzo	normale di trazione									
l	1D	-3599	1656	-407	0	--	--	--	-1.18	0.08	1.00	0.54	1.55	0.70	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	127	1546	255	-0	NON Verificato.	Sforzo	normale di trazione									
l	1J	-2808	1546	255	0	--	--	--	-0.92	0.07	1.00	0.51	1.35	0.75	--	--	
l	1K	127	1546	-220	-0	NON Verificato.	Sforzo	normale di trazione									
l	1L	-2808	1546	-220	0	--	--	--	-0.92	0.07	1.00	0.51	1.35	0.75	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-16423	1643	617	0	--	--	--	-1.35	0.10	1.00	0.13	1.67	0.16	--	--	
½	1B	-19974	1643	617	0	--	--	--	-1.64	0.12	1.00	0.13	1.89	0.14	--	--	
½	1C	-16423	1643	-902	0	--	--	--	-1.35	0.10	1.00	0.13	1.67	0.16	--	--	
½	1D	-19974	1643	-902	0	--	--	--	-1.64	0.12	1.00	0.13	1.89	0.14	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-17089	1204	230	0	--	--	--	-1.40	0.10	1.00	0.10	1.71	0.12	--	--	
½	1J	-19307	1204	230	0	--	--	--	-1.58	0.11	1.00	0.10	1.85	0.11	--	--	
½	1K	-17089	1204	-515	0	--	--	--	-1.40	0.10	1.00	0.10	1.71	0.12	--	--	
½	1L	-19307	1204	-515	0	--	--	--	-1.58	0.11	1.00	0.10	1.85	0.11	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-8460	808	321	0	--	--	--	-1.39	0.10	1.00	0.13	1.70	0.16	0.00	0.11	
0	1B	-12935	808	321	0	--	--	--	-2.12	0.15	1.00	0.13	2.25	0.12	0.00	0.08	
0	1C	-8460	808	-276	0	--	--	--	-1.39	0.10	1.00	0.13	1.70	0.16	0.00	0.09	
0	1D	-12935	808	-276	0	--	--	--	-2.12	0.15	1.00	0.13	2.25	0.12	0.00	0.06	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-9432	605	168	0	--	--	--	-1.55	0.11	1.00	0.10	1.82	0.11	0.00	0.05	
0	1J	-11962	605	168	0	--	--	--	-1.96	0.14	1.00	0.10	2.13	0.09	0.00	0.04	
0	1K	-9432	605	-123	0	--	--	--	-1.55	0.11	1.00	0.10	1.82	0.11	0.00	0.04	
0	1L	-11962	605	-123	0	--	--	--	-1.96	0.14	1.00	0.10	2.13	0.09	0.00	0.03	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **2** Descrizione: Maschio murario n. 2 su corso Valdocco
altezza calcolata: **390.00** cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-35651	6143	-3170	-1276	--	--	--	-1.31	0.09	1.00	0.23	1.64	0.27	--	--	
l	1B	-41368	6143	-3170	-1012	--	--	--	-1.52	0.11	1.00	0.23	1.80	0.25	--	--	
l	1C	-35651	6143	-8251	-1276	--	--	--	-1.31	0.09	1.00	0.23	1.64	0.27	--	--	
l	1D	-41368	6143	-8251	-1012	--	--	--	-1.52	0.11	1.00	0.23	1.80	0.25	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-36646	5297	-4444	-1213	--	--	--	-1.34	0.10	1.00	0.19	1.67	0.23	--	--	
l	1J	-40374	5297	-4444	-1076	--	--	--	-1.48	0.11	1.00	0.19	1.77	0.22	--	--	
l	1K	-36646	5297	-6978	-1213	--	--	--	-1.34	0.10	1.00	0.19	1.67	0.23	--	--	
l	1L	-40374	5297	-6978	-1076	--	--	--	-1.48	0.11	1.00	0.19	1.77	0.22	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-96108	3450	-24	-3027	--	--	--	-1.76	0.13	1.00	0.06	1.98	0.06	--	--	
½	1B	-108229	3450	-24	-3168	--	--	--	-1.98	0.14	1.00	0.06	2.15	0.06	--	--	
½	1C	-96108	3450	-5599	-3027	--	--	--	-1.76	0.13	1.00	0.06	1.98	0.06	--	--	
½	1D	-108229	3450	-5599	-3168	--	--	--	-1.98	0.14	1.00	0.06	2.15	0.06	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-98090	3275	-1389	-3024	--	--	--	-1.80	0.13	1.00	0.06	2.01	0.06	--	--	
½	1J	-106247	3275	-1389	-3171	--	--	--	-1.95	0.14	1.00	0.06	2.12	0.06	--	--	
½	1K	-98090	3275	-4234	-3024	--	--	--	-1.80	0.13	1.00	0.06	2.01	0.06	--	--	
½	1L	-106247	3275	-4234	-3171	--	--	--	-1.95	0.14	1.00	0.06	2.12	0.06	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-56580	4718	6831	-346	--	--	--	-2.07	0.15	1.00	0.17	2.22	0.16	0.01	0.29	
0	1B	-63769	4718	6831	-733	--	--	--	-2.34	0.17	1.00	0.17	2.41	0.14	0.01	0.27	
0	1C	-56580	4718	1877	-346	--	--	--	-2.07	0.15	1.00	0.17	2.22	0.16	0.01	0.08	
0	1D	-63769	4718	1877	-733	--	--	--	-2.34	0.17	1.00	0.17	2.41	0.14	0.01	0.07	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-58195	4453	5606	-404	--	--	--	-2.13	0.15	1.00	0.16	2.26	0.14	0.01	0.23	
0	1J	-62155	4453	5606	-675	--	--	--	-2.28	0.16	1.00	0.16	2.37	0.14	0.01	0.22	
0	1K	-58195	4453	3103	-404	--	--	--	-2.13	0.15	1.00	0.16	2.26	0.14	0.01	0.13	
0	1L	-62155	4453	3103	-675	--	--	--	-2.28	0.16	1.00	0.16	2.37	0.14	0.01	0.12	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **3** Descrizione: Maschio murario n. 3 su corso valdocco
altezza calcolata: **390.00** cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-19728	4022	-4527	7	--	--	--	-1.78	0.13	1.00	0.36	2.00	0.36	--	--	
l	1B	-22828	4022	-4527	-61	--	--	--	-2.06	0.15	1.00	0.36	2.21	0.33	--	--	
l	1C	-19728	4022	-7402	7	--	--	--	-1.78	0.13	1.00	0.36	2.00	0.36	--	--	
l	1D	-22828	4022	-7402	-61	--	--	--	-2.06	0.15	1.00	0.36	2.21	0.33	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-20339	4219	-5181	-11	--	--	--	-1.84	0.13	1.00	0.38	2.04	0.37	--	--	
l	1J	-22217	4219	-5181	-42	--	--	--	-2.00	0.14	1.00	0.38	2.16	0.35	--	--	
l	1K	-20339	4219	-6748	-11	--	--	--	-1.84	0.13	1.00	0.38	2.04	0.37	--	--	
l	1L	-22217	4219	-6748	-42	--	--	--	-2.00	0.14	1.00	0.38	2.16	0.35	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-54632	2120	-1466	-64	--	--	--	-2.47	0.18	1.00	0.10	2.51	0.08	--	--	
½	1B	-59542	2120	-1466	-120	--	--	--	-2.69	0.19	1.00	0.10	2.68	0.07	--	--	
½	1C	-54632	2120	-4791	-64	--	--	--	-2.47	0.18	1.00	0.10	2.51	0.08	--	--	
½	1D	-59542	2120	-4791	-120	--	--	--	-2.69	0.19	1.00	0.10	2.68	0.07	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-55044	2248	-2300	-80	--	--	--	-2.48	0.18	1.00	0.10	2.52	0.08	--	--	
½	1J	-59130	2248	-2300	-103	--	--	--	-2.67	0.19	1.00	0.10	2.66	0.08	--	--	
½	1K	-55044	2248	-3957	-80	--	--	--	-2.48	0.18	1.00	0.10	2.52	0.08	--	--	
½	1L	-59130	2248	-3957	-103	--	--	--	-2.67	0.19	1.00	0.10	2.66	0.08	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-30179	3894	5868	-419	--	--	--	-2.72	0.19	1.00	0.35	2.70	0.26	0.03	0.63	
0	1B	-34286	3894	5868	-608	--	--	--	-3.09	0.22	1.00	0.35	2.98	0.24	0.03	0.58	
0	1C	-30179	3894	1156	-419	--	--	--	-2.72	0.19	1.00	0.35	2.70	0.26	0.03	0.12	
0	1D	-34286	3894	1156	-608	--	--	--	-3.09	0.22	1.00	0.35	2.98	0.24	0.03	0.11	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-29937	3972	4676	-483	--	--	--	-2.70	0.19	1.00	0.36	2.69	0.27	0.03	0.51	
0	1J	-34528	3972	4676	-544	--	--	--	-3.12	0.22	1.00	0.36	3.00	0.24	0.03	0.46	
0	1K	-29937	3972	2349	-483	--	--	--	-2.70	0.19	1.00	0.36	2.69	0.27	0.03	0.25	
0	1L	-34528	3972	2349	-544	--	--	--	-3.12	0.22	1.00	0.36	3.00	0.24	0.03	0.23	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **4** Descrizione: Maschio murario n. 4 su corso valdocco
altezza calcolata: **390.00** cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-42299	8967	-2921	548	--	--	--	-1.49	0.11	1.00	0.32	1.78	0.36	--	--	
l	1B	-47623	8967	-2921	95	--	--	--	-1.68	0.12	1.00	0.32	1.92	0.33	--	--	
l	1C	-42299	8967	-12130	548	--	--	--	-1.49	0.11	1.00	0.32	1.78	0.36	--	--	
l	1D	-47623	8967	-12130	95	--	--	--	-1.68	0.12	1.00	0.32	1.92	0.33	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-42881	9237	-5073	434	--	--	--	-1.51	0.11	1.00	0.33	1.79	0.36	--	--	
l	1J	-47041	9237	-5073	210	--	--	--	-1.66	0.12	1.00	0.33	1.90	0.34	--	--	
l	1K	-42881	9237	-9978	434	--	--	--	-1.51	0.11	1.00	0.33	1.79	0.36	--	--	
l	1L	-47041	9237	-9978	210	--	--	--	-1.66	0.12	1.00	0.33	1.90	0.34	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-114708	3622	2582	-303	--	--	--	-2.02	0.14	1.00	0.06	2.17	0.06	--	--	
½	1B	-122589	3622	2582	-984	--	--	--	-2.16	0.15	1.00	0.06	2.28	0.06	--	--	
½	1C	-114708	3622	-12383	-303	--	--	--	-2.02	0.14	1.00	0.06	2.17	0.06	--	--	
½	1D	-122589	3622	-12383	-984	--	--	--	-2.16	0.15	1.00	0.06	2.28	0.06	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-114689	3753	-1223	-367	--	--	--	-2.02	0.14	1.00	0.07	2.17	0.06	--	--	
½	1J	-122608	3753	-1223	-919	--	--	--	-2.16	0.15	1.00	0.07	2.28	0.06	--	--	
½	1K	-114689	3753	-8578	-367	--	--	--	-2.02	0.14	1.00	0.07	2.17	0.06	--	--	
½	1L	-122608	3753	-8578	-919	--	--	--	-2.16	0.15	1.00	0.07	2.28	0.06	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-67423	3590	8441	-2032	--	--	--	-2.37	0.17	1.00	0.13	2.44	0.10	0.03	0.31	
0	1B	-70139	3590	8441	-2170	--	--	--	-2.47	0.18	1.00	0.13	2.51	0.10	0.03	0.30	
0	1C	-67423	3590	924	-2032	--	--	--	-2.37	0.17	1.00	0.13	2.44	0.10	0.03	0.03	
0	1D	-70139	3590	924	-2170	--	--	--	-2.47	0.18	1.00	0.13	2.51	0.10	0.03	0.03	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-67869	3604	6619	-2070	--	--	--	-2.39	0.17	1.00	0.13	2.45	0.10	0.03	0.24	
0	1J	-69693	3604	6619	-2132	--	--	--	-2.45	0.18	1.00	0.13	2.50	0.10	0.03	0.24	
0	1K	-67869	3604	2746	-2070	--	--	--	-2.39	0.17	1.00	0.13	2.45	0.10	0.03	0.10	
0	1L	-69693	3604	2746	-2132	--	--	--	-2.45	0.18	1.00	0.13	2.50	0.10	0.03	0.10	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **5** Descrizione: Maschio murario n. 5 su corso Valdocco
altezza calcolata: **390.00** cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-23395	4091	-3979	454	--	--	--	-1.75	0.13	1.00	0.31	1.97	0.31	--	--	
l	1B	-26978	4091	-3979	52	--	--	--	-2.02	0.14	1.00	0.31	2.17	0.28	--	--	
l	1C	-23395	4091	-8848	454	--	--	--	-1.75	0.13	1.00	0.31	1.97	0.31	--	--	
l	1D	-26978	4091	-8848	52	--	--	--	-2.02	0.14	1.00	0.31	2.17	0.28	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-23851	4393	-4829	374	--	--	--	-1.79	0.13	1.00	0.33	2.00	0.33	--	--	
l	1J	-26522	4393	-4829	132	--	--	--	-1.99	0.14	1.00	0.33	2.15	0.31	--	--	
l	1K	-23851	4393	-7999	374	--	--	--	-1.79	0.13	1.00	0.33	2.00	0.33	--	--	
l	1L	-26522	4393	-7999	132	--	--	--	-1.99	0.14	1.00	0.33	2.15	0.31	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-65747	1918	633	-74	--	--	--	-2.46	0.18	1.00	0.07	2.51	0.06	--	--	
½	1B	-69247	1918	633	-187	--	--	--	-2.59	0.19	1.00	0.07	2.60	0.06	--	--	
½	1C	-65747	1918	-7387	-74	--	--	--	-2.46	0.18	1.00	0.07	2.51	0.06	--	--	
½	1D	-69247	1918	-7387	-187	--	--	--	-2.59	0.19	1.00	0.07	2.60	0.06	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-65489	2080	-1136	-89	--	--	--	-2.45	0.18	1.00	0.08	2.50	0.06	--	--	
½	1J	-69504	2080	-1136	-172	--	--	--	-2.60	0.19	1.00	0.08	2.61	0.06	--	--	
½	1K	-65489	2080	-5618	-89	--	--	--	-2.45	0.18	1.00	0.08	2.50	0.06	--	--	
½	1L	-69504	2080	-5618	-172	--	--	--	-2.60	0.19	1.00	0.08	2.61	0.06	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-36334	3792	6930	-472	--	--	--	-2.72	0.19	1.00	0.28	2.70	0.21	0.02	0.62	
0	1B	-40067	3792	6930	-634	--	--	--	-3.00	0.21	1.00	0.28	2.91	0.20	0.03	0.58	
0	1C	-36334	3792	857	-472	--	--	--	-2.72	0.19	1.00	0.28	2.70	0.21	0.02	0.08	
0	1D	-40067	3792	857	-634	--	--	--	-3.00	0.21	1.00	0.28	2.91	0.20	0.03	0.07	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-35813	3900	5555	-450	--	--	--	-2.68	0.19	1.00	0.29	2.67	0.22	0.02	0.50	
0	1J	-40587	3900	5555	-656	--	--	--	-3.04	0.22	1.00	0.29	2.94	0.20	0.03	0.46	
0	1K	-35813	3900	2232	-450	--	--	--	-2.68	0.19	1.00	0.29	2.67	0.22	0.02	0.20	
0	1L	-40587	3900	2232	-656	--	--	--	-3.04	0.22	1.00	0.29	2.94	0.20	0.03	0.18	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **6** Descrizione: Maschio murario n. 6 su corso Valdocco
altezza calcolata: **390.00** cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-42130	10045	5533	622	--	--	--	-1.47	0.10	1.00	0.35	1.76	0.40	--	--	
l	1B	-48080	10045	5533	-580	--	--	--	-1.67	0.12	1.00	0.35	1.91	0.37	--	--	
l	1C	-42130	10045	-20023	622	--	--	--	-1.47	0.10	1.00	0.35	1.76	0.40	--	--	
l	1D	-48080	10045	-20023	-580	--	--	--	-1.67	0.12	1.00	0.35	1.91	0.37	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-42422	10400	594	426	--	--	--	-1.48	0.11	1.00	0.36	1.77	0.41	--	--	
l	1J	-47788	10400	594	-385	--	--	--	-1.66	0.12	1.00	0.36	1.91	0.38	--	--	
l	1K	-42422	10400	-15084	426	--	--	--	-1.48	0.11	1.00	0.36	1.77	0.41	--	--	
l	1L	-47788	10400	-15084	-385	--	--	--	-1.66	0.12	1.00	0.36	1.91	0.38	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-114283	2992	17952	-820	--	--	--	-1.99	0.14	1.00	0.05	2.15	0.05	--	--	
½	1B	-123974	2992	17952	-68	--	--	--	-2.16	0.15	1.00	0.05	2.28	0.05	--	--	
½	1C	-114283	2992	-26320	-820	--	--	--	-1.99	0.14	1.00	0.05	2.15	0.05	--	--	
½	1D	-123974	2992	-26320	-68	--	--	--	-2.16	0.15	1.00	0.05	2.28	0.05	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-114046	3083	9879	-714	--	--	--	-1.98	0.14	1.00	0.05	2.15	0.05	--	--	
½	1J	-124211	3083	9879	-174	--	--	--	-2.16	0.15	1.00	0.05	2.28	0.05	--	--	
½	1K	-114046	3083	-18248	-714	--	--	--	-1.98	0.14	1.00	0.05	2.15	0.05	--	--	
½	1L	-124211	3083	-18248	-174	--	--	--	-2.16	0.15	1.00	0.05	2.28	0.05	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-67277	3545	15901	-1203	--	--	--	-2.34	0.17	1.00	0.12	2.42	0.10	0.02	0.59	
0	1B	-70980	3545	15901	-305	--	--	--	-2.47	0.18	1.00	0.12	2.51	0.10	0.00	0.57	
0	1C	-67277	3545	-5121	-1203	--	--	--	-2.34	0.17	1.00	0.12	2.42	0.10	0.02	0.19	
0	1D	-70980	3545	-5121	-305	--	--	--	-2.47	0.18	1.00	0.12	2.51	0.10	0.00	0.18	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-68035	3560	11846	-831	--	--	--	-2.37	0.17	1.00	0.12	2.44	0.10	0.01	0.43	
0	1J	-70222	3560	11846	-676	--	--	--	-2.44	0.17	1.00	0.12	2.49	0.10	0.01	0.42	
0	1K	-68035	3560	-1065	-831	--	--	--	-2.37	0.17	1.00	0.12	2.44	0.10	0.01	0.04	
0	1L	-70222	3560	-1065	-676	--	--	--	-2.44	0.17	1.00	0.12	2.49	0.10	0.01	0.04	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **7** Descrizione: Maschio murario n. 7 su corso Valdocco
altezza calcolata: **390.00** cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-24164	3620	-3549	-315	--	--	--	-1.72	0.12	1.00	0.26	1.95	0.26	--	--	
l	1B	-28042	3620	-3549	-136	--	--	--	-2.00	0.14	1.00	0.26	2.16	0.24	--	--	
l	1C	-24164	3620	-9764	-315	--	--	--	-1.72	0.12	1.00	0.26	1.95	0.26	--	--	
l	1D	-28042	3620	-9764	-136	--	--	--	-2.00	0.14	1.00	0.26	2.16	0.24	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-24646	4150	-4715	-168	--	--	--	-1.76	0.13	1.00	0.30	1.98	0.30	--	--	
l	1J	-27560	4150	-4715	-283	--	--	--	-1.96	0.14	1.00	0.30	2.13	0.28	--	--	
l	1K	-24646	4150	-8597	-168	--	--	--	-1.76	0.13	1.00	0.30	1.98	0.30	--	--	
l	1L	-27560	4150	-8597	-283	--	--	--	-1.96	0.14	1.00	0.30	2.13	0.28	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-66734	2087	5352	-6	--	--	--	-2.38	0.17	1.00	0.07	2.44	0.06	--	--	
½	1B	-73108	2087	5352	211	--	--	--	-2.61	0.19	1.00	0.07	2.61	0.06	--	--	
½	1C	-66734	2087	-11801	-6	--	--	--	-2.38	0.17	1.00	0.07	2.44	0.06	--	--	
½	1D	-73108	2087	-11801	211	--	--	--	-2.61	0.19	1.00	0.07	2.61	0.06	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-66985	2348	2552	-3	--	--	--	-2.39	0.17	1.00	0.08	2.45	0.07	--	--	
½	1J	-72857	2348	2552	208	--	--	--	-2.60	0.19	1.00	0.08	2.61	0.06	--	--	
½	1K	-66985	2348	-9000	-3	--	--	--	-2.39	0.17	1.00	0.08	2.45	0.07	--	--	
½	1L	-72857	2348	-9000	208	--	--	--	-2.60	0.19	1.00	0.08	2.61	0.06	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-36970	3968	8102	163	--	--	--	-2.64	0.19	1.00	0.28	2.64	0.21	0.01	0.70	
0	1B	-42297	3968	8102	458	--	--	--	-3.02	0.22	1.00	0.28	2.92	0.19	0.02	0.64	
0	1C	-36970	3968	-22	163	--	--	--	-2.64	0.19	1.00	0.28	2.64	0.21	0.01	0.00	
0	1D	-42297	3968	-22	458	--	--	--	-3.02	0.22	1.00	0.28	2.92	0.19	0.02	0.00	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-36431	4112	6764	237	--	--	--	-2.60	0.19	1.00	0.29	2.61	0.22	0.01	0.59	
0	1J	-42836	4112	6764	384	--	--	--	-3.05	0.22	1.00	0.29	2.95	0.20	0.01	0.53	
0	1K	-36431	4112	1316	237	--	--	--	-2.60	0.19	1.00	0.29	2.61	0.22	0.01	0.12	
0	1L	-42836	4112	1316	384	--	--	--	-3.05	0.22	1.00	0.29	2.95	0.20	0.01	0.10	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **8** Descrizione: Maschio murario n. 8 su corso valdocco
altezza calcolata: **390.00** cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-39539	6251	2166	-269	--	--	--	-1.38	0.10	1.00	0.22	1.70	0.26	--	--	
l	1B	-45108	6251	2166	106	--	--	--	-1.58	0.11	1.00	0.22	1.84	0.24	--	--	
l	1C	-39539	6251	-16227	-269	--	--	--	-1.38	0.10	1.00	0.22	1.70	0.26	--	--	
l	1D	-45108	6251	-16227	106	--	--	--	-1.58	0.11	1.00	0.22	1.84	0.24	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-39657	6759	-1052	-95	--	--	--	-1.39	0.10	1.00	0.24	1.70	0.28	--	--	
l	1J	-44990	6759	-1052	-68	--	--	--	-1.57	0.11	1.00	0.24	1.84	0.26	--	--	
l	1K	-39657	6759	-13009	-95	--	--	--	-1.39	0.10	1.00	0.24	1.70	0.28	--	--	
l	1L	-44990	6759	-13009	-68	--	--	--	-1.57	0.11	1.00	0.24	1.84	0.26	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-104654	4713	14017	2606	--	--	--	-1.83	0.13	1.00	0.08	2.03	0.08	--	--	
½	1B	-119472	4713	14017	-1914	--	--	--	-2.09	0.15	1.00	0.08	2.23	0.07	--	--	
½	1C	-104654	4713	-20954	2606	--	--	--	-1.83	0.13	1.00	0.08	2.03	0.08	--	--	
½	1D	-119472	4713	-20954	-1914	--	--	--	-2.09	0.15	1.00	0.08	2.23	0.07	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-104369	5551	8851	2249	--	--	--	-1.83	0.13	1.00	0.10	2.03	0.10	--	--	
½	1J	-119757	5551	8851	-1557	--	--	--	-2.10	0.15	1.00	0.10	2.23	0.09	--	--	
½	1K	-104369	5551	-15788	2249	--	--	--	-1.83	0.13	1.00	0.10	2.03	0.10	--	--	
½	1L	-119757	5551	-15788	-1557	--	--	--	-2.10	0.15	1.00	0.10	2.23	0.09	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-62138	5485	12279	-157	--	--	--	-2.17	0.16	1.00	0.19	2.29	0.17	0.00	0.48	
0	1B	-68928	5485	12279	-209	--	--	--	-2.41	0.17	1.00	0.19	2.47	0.16	0.00	0.45	
0	1C	-62138	5485	-2299	-157	--	--	--	-2.17	0.16	1.00	0.19	2.29	0.17	0.00	0.09	
0	1D	-68928	5485	-2299	-209	--	--	--	-2.41	0.17	1.00	0.19	2.47	0.16	0.00	0.08	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-62016	5785	10417	-234	--	--	--	-2.17	0.16	1.00	0.20	2.29	0.18	0.00	0.41	
0	1J	-69051	5785	10417	-132	--	--	--	-2.42	0.17	1.00	0.20	2.47	0.16	0.00	0.38	
0	1K	-62016	5785	-438	-234	--	--	--	-2.17	0.16	1.00	0.20	2.29	0.18	0.00	0.02	
0	1L	-69051	5785	-438	-132	--	--	--	-2.42	0.17	1.00	0.20	2.47	0.16	0.00	0.02	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **9** Descrizione: **Maschio murario n. 9 su corso valdocco**
altezza calcolata: **390.00** cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-3455	5553	388	0	--	--	--	-0.42	0.03	1.00	0.68	0.98	1.38	--	--	NON Verif.
l	1B	-8075	5553	388	0	--	--	--	-0.98	0.07	1.00	0.68	1.40	0.97	--	--	NON Verif.
l	1C	-3455	5553	-866	0	--	--	--	-0.42	0.03	1.00	0.68	0.98	1.38	--	--	
l	1D	-8075	5553	-866	0	--	--	--	-0.98	0.07	1.00	0.68	1.40	0.97	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	NON Verif.
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-3328	5973	315	0	--	--	--	-0.40	0.03	1.00	0.73	0.96	1.51	--	--	
l	1J	-8202	5973	315	0	--	--	--	-1.00	0.07	1.00	0.73	1.41	1.03	--	--	
l	1K	-3328	5973	-793	0	--	--	--	-0.40	0.03	1.00	0.73	0.96	1.51	--	--	
l	1L	-8202	5973	-793	0	--	--	--	-1.00	0.07	1.00	0.73	1.41	1.03	--	--	NON Verif.
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	NON Verif.
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-19827	4562	4403	0	--	--	--	-1.21	0.09	1.00	0.28	1.56	0.35	--	--	
½	1B	-28579	4562	4403	0	--	--	--	-1.74	0.12	1.00	0.28	1.96	0.28	--	--	
½	1C	-19827	4562	-4951	0	--	--	--	-1.21	0.09	1.00	0.28	1.56	0.35	--	--	
½	1D	-28579	4562	-4951	0	--	--	--	-1.74	0.12	1.00	0.28	1.96	0.28	--	--	NON Verif.
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-20069	4911	2905	0	--	--	--	-1.22	0.09	1.00	0.30	1.58	0.38	--	--	
½	1J	-28337	4911	2905	0	--	--	--	-1.72	0.12	1.00	0.30	1.95	0.31	--	--	
½	1K	-20069	4911	-3454	0	--	--	--	-1.22	0.09	1.00	0.30	1.58	0.38	--	--	NON Verif.
½	1L	-28337	4911	-3454	0	--	--	--	-1.72	0.12	1.00	0.30	1.95	0.31	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-14940	4165	3818	0	--	--	--	-1.82	0.13	1.00	0.51	2.02	0.50	0.00	0.75	NON Verif.
0	1B	-22726	4165	3818	0	--	--	--	-2.76	0.20	1.00	0.51	2.73	0.37	0.00	0.55	
0	1C	-14940	4165	-4140	0	--	--	--	-1.82	0.13	1.00	0.51	2.02	0.50	0.00	0.82	
0	1D	-22726	4165	-4140	0	--	--	--	-2.76	0.20	1.00	0.51	2.73	0.37	0.00	0.59	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	NON Verif.
0	1I	-14237	4442	2501	0	--	--	--	-1.73	0.12	1.00	0.54	1.96	0.55	0.00	0.51	
0	1J	-23429	4442	2501	0	--	--	--	-2.85	0.20	1.00	0.54	2.80	0.39	0.00	0.35	
0	1K	-14237	4442	-2824	0	--	--	--	-1.73	0.12	1.00	0.54	1.96	0.55	0.00	0.58	
0	1L	-23429	4442	-2824	0	--	--	--	-2.85	0.20	1.00	0.54	2.80	0.39	0.00	0.40	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	NON Verif.
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 10 Descrizione: Maschio murario n. 10 su corso Valdocco
altezza calcolata: 390.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-5573	5950	-1349	-528	--	--	--	-0.99	0.07	1.00	1.06	1.40	1.51	--	--	NON Verif.
l	1B	-11597	5950	-1349	-391	--	--	--	-2.06	0.15	1.00	1.06	2.21	0.96	--	--	NON Verif.
l	1C	-5573	5950	-1987	-528	--	--	--	-0.99	0.07	1.00	1.06	1.40	1.51	--	--	
l	1D	-11597	5950	-1987	-391	--	--	--	-2.06	0.15	1.00	1.06	2.21	0.96	--	--	NON Verif.
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-6302	5161	-1382	-508	--	--	--	-1.12	0.08	1.00	0.92	1.50	1.22	--	--	
l	1J	-10867	5161	-1382	-411	--	--	--	-1.93	0.14	1.00	0.92	2.11	0.87	--	--	NON Verif.
l	1K	-6302	5161	-1954	-508	--	--	--	-1.12	0.08	1.00	0.92	1.50	1.22	--	--	
l	1L	-10867	5161	-1954	-411	--	--	--	-1.93	0.14	1.00	0.92	2.11	0.87	--	--	NON Verif.
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
1/2	1A	-11261	5141	-321	-135	--	--	--	-1.28	0.09	1.00	0.58	1.62	0.72	--	--	NON Verif.
1/2	1B	-18415	5141	-321	-73	--	--	--	-2.09	0.15	1.00	0.58	2.23	0.52	--	--	
1/2	1C	-11261	5141	-1314	-135	--	--	--	-1.28	0.09	1.00	0.58	1.62	0.72	--	--	
1/2	1D	-18415	5141	-1314	-73	--	--	--	-2.09	0.15	1.00	0.58	2.23	0.52	--	--	
1/2	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
1/2	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
1/2	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	NON Verif.
1/2	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
1/2	1I	-12215	4292	-361	-144	--	--	--	-1.39	0.10	1.00	0.49	1.70	0.57	--	--	
1/2	1J	-17461	4292	-361	-64	--	--	--	-1.98	0.14	1.00	0.49	2.15	0.45	--	--	
1/2	1K	-12215	4292	-1274	-144	--	--	--	-1.39	0.10	1.00	0.49	1.70	0.57	--	--	
1/2	1L	-17461	4292	-1274	-64	--	--	--	-1.98	0.14	1.00	0.49	2.15	0.45	--	--	
1/2	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	NON Verif.
1/2	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
1/2	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
1/2	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-15232	4895	87	217	--	--	--	-1.90	0.14	1.00	0.61	2.08	0.59	0.03	0.02	NON Verif.
0	1B	-20488	4895	87	102	--	--	--	-2.55	0.18	1.00	0.61	2.58	0.47	0.01	0.02	
0	1C	-15232	4895	-680	217	--	--	--	-1.90	0.14	1.00	0.61	2.08	0.59	0.03	0.15	
0	1D	-20488	4895	-680	102	--	--	--	-2.55	0.18	1.00	0.61	2.58	0.47	0.01	0.12	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	NON Verif.
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-16338	4486	95	200	--	--	--	-2.04	0.15	1.00	0.56	2.19	0.51	0.03	0.02	
0	1J	-19381	4486	95	119	--	--	--	-2.42	0.17	1.00	0.56	2.47	0.45	0.01	0.02	
0	1K	-16338	4486	-688	200	--	--	--	-2.04	0.15	1.00	0.56	2.19	0.51	0.03	0.15	
0	1L	-19381	4486	-688	119	--	--	--	-2.42	0.17	1.00	0.56	2.47	0.45	0.01	0.13	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	NON Verif.
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **11** Descrizione: Maschio murario n. 11 su corso Valdocco
altezza calcolata: **390.00** cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-5463	1556	189	0	--	--	--	-0.87	0.06	1.00	0.25	1.31	0.38	--	--	
l	1B	-6204	1556	189	0	--	--	--	-0.99	0.07	1.00	0.25	1.40	0.35	--	--	
l	1C	-5463	1556	-366	0	--	--	--	-0.87	0.06	1.00	0.25	1.31	0.38	--	--	
l	1D	-6204	1556	-366	0	--	--	--	-0.99	0.07	1.00	0.25	1.40	0.35	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-5515	1420	230	0	--	--	--	-0.88	0.06	1.00	0.23	1.32	0.34	--	--	
l	1J	-6152	1420	230	0	--	--	--	-0.98	0.07	1.00	0.23	1.39	0.32	--	--	
l	1K	-5515	1420	-406	0	--	--	--	-0.88	0.06	1.00	0.23	1.32	0.34	--	--	
l	1L	-6152	1420	-406	0	--	--	--	-0.98	0.07	1.00	0.23	1.39	0.32	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-6635	2226	109	0	--	--	--	-1.06	0.08	1.00	0.35	1.45	0.49	--	--	
½	1B	-8456	2226	109	0	--	--	--	-1.34	0.10	1.00	0.35	1.67	0.42	--	--	
½	1C	-6635	2226	-255	0	--	--	--	-1.06	0.08	1.00	0.35	1.45	0.49	--	--	
½	1D	-8456	2226	-255	0	--	--	--	-1.34	0.10	1.00	0.35	1.67	0.42	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-6741	1922	123	0	--	--	--	-1.07	0.08	1.00	0.31	1.46	0.42	--	--	
½	1J	-8350	1922	123	0	--	--	--	-1.33	0.09	1.00	0.31	1.66	0.37	--	--	
½	1K	-6741	1922	-268	0	--	--	--	-1.07	0.08	1.00	0.31	1.46	0.42	--	--	
½	1L	-8350	1922	-268	0	--	--	--	-1.33	0.09	1.00	0.31	1.66	0.37	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-9259	2119	354	0	--	--	--	-1.47	0.11	1.00	0.34	1.76	0.38	0.00	0.12	
0	1B	-11719	2119	354	0	--	--	--	-1.86	0.13	1.00	0.34	2.06	0.33	0.00	0.10	
0	1C	-9259	2119	139	0	--	--	--	-1.47	0.11	1.00	0.34	1.76	0.38	0.00	0.05	
0	1D	-11719	2119	139	0	--	--	--	-1.86	0.13	1.00	0.34	2.06	0.33	0.00	0.04	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-9421	1701	329	0	--	--	--	-1.50	0.11	1.00	0.27	1.78	0.30	0.00	0.11	
0	1J	-11556	1701	329	0	--	--	--	-1.84	0.13	1.00	0.27	2.04	0.27	0.00	0.10	
0	1K	-9421	1701	163	0	--	--	--	-1.50	0.11	1.00	0.27	1.78	0.30	0.00	0.06	
0	1L	-11556	1701	163	0	--	--	--	-1.84	0.13	1.00	0.27	2.04	0.27	0.00	0.05	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **12** Descrizione: Maschio murario n. 12 su corso Valdocco
altezza calcolata: **390.00** cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-4329	696	128	0	--	--	--	-0.92	0.07	1.00	0.15	1.35	0.22	--	--	
l	1B	-5306	696	128	0	--	--	--	-1.13	0.08	1.00	0.15	1.51	0.20	--	--	
l	1C	-4329	696	-161	0	--	--	--	-0.92	0.07	1.00	0.15	1.35	0.22	--	--	
l	1D	-5306	696	-161	0	--	--	--	-1.13	0.08	1.00	0.15	1.51	0.20	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-4397	622	165	0	--	--	--	-0.94	0.07	1.00	0.13	1.36	0.19	--	--	
l	1J	-5238	622	165	0	--	--	--	-1.12	0.08	1.00	0.13	1.50	0.18	--	--	
l	1K	-4397	622	-199	0	--	--	--	-0.94	0.07	1.00	0.13	1.36	0.19	--	--	
l	1L	-5238	622	-199	0	--	--	--	-1.12	0.08	1.00	0.13	1.50	0.18	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-5569	2383	161	0	--	--	--	-1.19	0.08	1.00	0.51	1.55	0.66	--	--	
½	1B	-7282	2383	161	0	--	--	--	-1.55	0.11	1.00	0.51	1.83	0.56	--	--	
½	1C	-5569	2383	-8	0	--	--	--	-1.19	0.08	1.00	0.51	1.55	0.66	--	--	
½	1D	-7282	2383	-8	0	--	--	--	-1.55	0.11	1.00	0.51	1.83	0.56	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-5716	2137	183	0	--	--	--	-1.22	0.09	1.00	0.46	1.57	0.58	--	--	
½	1J	-7134	2137	183	0	--	--	--	-1.52	0.11	1.00	0.46	1.80	0.51	--	--	
½	1K	-5716	2137	-31	0	--	--	--	-1.22	0.09	1.00	0.46	1.57	0.58	--	--	
½	1L	-7134	2137	-31	0	--	--	--	-1.52	0.11	1.00	0.46	1.80	0.51	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-7230	2813	344	0	--	--	--	-1.54	0.11	1.00	0.60	1.82	0.66	0.00	0.17	
0	1B	-9482	2813	344	0	--	--	--	-2.02	0.14	1.00	0.60	2.18	0.55	0.00	0.13	
0	1C	-7230	2813	100	0	--	--	--	-1.54	0.11	1.00	0.60	1.82	0.66	0.00	0.05	
0	1D	-9482	2813	100	0	--	--	--	-2.02	0.14	1.00	0.60	2.18	0.55	0.00	0.04	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-7417	2564	359	0	--	--	--	-1.58	0.11	1.00	0.55	1.85	0.59	0.00	0.17	
0	1J	-9295	2564	359	0	--	--	--	-1.98	0.14	1.00	0.55	2.15	0.51	0.00	0.14	
0	1K	-7417	2564	84	0	--	--	--	-1.58	0.11	1.00	0.55	1.85	0.59	0.00	0.04	
0	1L	-9295	2564	84	0	--	--	--	-1.98	0.14	1.00	0.55	2.15	0.51	0.00	0.03	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **13** Descrizione: **Maschio murario n. 13 su corso Valdocco**
altezza calcolata: **390.00** cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-13299	1427	-1010	-8	--	--	--	-1.35	0.10	1.00	0.15	1.68	0.17	--	--	
l	1B	-14565	1427	-1010	164	--	--	--	-1.48	0.11	1.00	0.15	1.77	0.16	--	--	
l	1C	-13299	1427	-1446	-8	--	--	--	-1.35	0.10	1.00	0.15	1.68	0.17	--	--	
l	1D	-14565	1427	-1446	164	--	--	--	-1.48	0.11	1.00	0.15	1.77	0.16	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-13368	1354	-1012	7	--	--	--	-1.36	0.10	1.00	0.14	1.68	0.16	--	--	
l	1J	-14496	1354	-1012	149	--	--	--	-1.48	0.11	1.00	0.14	1.77	0.16	--	--	
l	1K	-13368	1354	-1444	7	--	--	--	-1.36	0.10	1.00	0.14	1.68	0.16	--	--	
l	1L	-14496	1354	-1444	149	--	--	--	-1.48	0.11	1.00	0.14	1.77	0.16	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-18125	1611	-732	-175	--	--	--	-1.69	0.12	1.00	0.15	1.92	0.16	--	--	
½	1B	-19282	1611	-732	-276	--	--	--	-1.79	0.13	1.00	0.15	2.00	0.15	--	--	
½	1C	-18125	1611	-1176	-175	--	--	--	-1.69	0.12	1.00	0.15	1.92	0.16	--	--	
½	1D	-19282	1611	-1176	-276	--	--	--	-1.79	0.13	1.00	0.15	2.00	0.15	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-18240	1356	-736	-172	--	--	--	-1.70	0.12	1.00	0.13	1.93	0.13	--	--	
½	1J	-19167	1356	-736	-279	--	--	--	-1.78	0.13	1.00	0.13	2.00	0.13	--	--	
½	1K	-18240	1356	-1172	-172	--	--	--	-1.70	0.12	1.00	0.13	1.93	0.13	--	--	
½	1L	-19167	1356	-1172	-279	--	--	--	-1.78	0.13	1.00	0.13	2.00	0.13	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-15855	1151	-661	0	--	--	--	-1.78	0.13	1.00	0.13	2.00	0.13	0.00	0.15	
0	1B	-18720	1151	-661	0	--	--	--	-2.11	0.15	1.00	0.13	2.24	0.12	0.00	0.13	
0	1C	-15855	1151	-867	0	--	--	--	-1.78	0.13	1.00	0.13	2.00	0.13	0.00	0.20	
0	1D	-18720	1151	-867	0	--	--	--	-2.11	0.15	1.00	0.13	2.24	0.12	0.00	0.17	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-16152	1002	-668	0	--	--	--	-1.82	0.13	1.00	0.11	2.02	0.11	0.00	0.15	
0	1J	-18424	1002	-668	0	--	--	--	-2.07	0.15	1.00	0.11	2.21	0.10	0.00	0.14	
0	1K	-16152	1002	-860	0	--	--	--	-1.82	0.13	1.00	0.11	2.02	0.11	0.00	0.19	
0	1L	-18424	1002	-860	0	--	--	--	-2.07	0.15	1.00	0.11	2.21	0.10	0.00	0.17	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 14 Descrizione: Maschio murario n. 14 su corso valdocco
altezza calcolata: 390.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-17221	2311	-1562	1140	--	--	--	-1.73	0.12	1.00	0.23	1.96	0.24	--	--	
l	1B	-17675	2311	-1562	1143	--	--	--	-1.78	0.13	1.00	0.23	2.00	0.23	--	--	
l	1C	-17221	2311	-2443	1140	--	--	--	-1.73	0.12	1.00	0.23	1.96	0.24	--	--	
l	1D	-17675	2311	-2443	1143	--	--	--	-1.78	0.13	1.00	0.23	2.00	0.23	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-17216	2306	-1657	1146	--	--	--	-1.73	0.12	1.00	0.23	1.96	0.24	--	--	
l	1J	-17680	2306	-1657	1137	--	--	--	-1.78	0.13	1.00	0.23	2.00	0.23	--	--	
l	1K	-17216	2306	-2348	1146	--	--	--	-1.73	0.12	1.00	0.23	1.96	0.24	--	--	
l	1L	-17680	2306	-2348	1137	--	--	--	-1.78	0.13	1.00	0.23	2.00	0.23	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-19286	1944	-835	248	--	--	--	-1.94	0.14	1.00	0.20	2.12	0.18	--	--	
½	1B	-19742	1944	-835	241	--	--	--	-1.99	0.14	1.00	0.20	2.15	0.18	--	--	
½	1C	-19286	1944	-1430	248	--	--	--	-1.94	0.14	1.00	0.20	2.12	0.18	--	--	
½	1D	-19742	1944	-1430	241	--	--	--	-1.99	0.14	1.00	0.20	2.15	0.18	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-19290	1973	-832	246	--	--	--	-1.94	0.14	1.00	0.20	2.12	0.19	--	--	
½	1J	-19738	1973	-832	243	--	--	--	-1.99	0.14	1.00	0.20	2.15	0.18	--	--	
½	1K	-19290	1973	-1432	246	--	--	--	-1.94	0.14	1.00	0.20	2.12	0.19	--	--	
½	1L	-19738	1973	-1432	243	--	--	--	-1.99	0.14	1.00	0.20	2.15	0.18	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-20489	1316	-270	142	--	--	--	-2.06	0.15	1.00	0.13	2.21	0.12	0.01	0.05	
0	1B	-21890	1316	-270	304	--	--	--	-2.20	0.16	1.00	0.13	2.31	0.11	0.02	0.05	
0	1C	-20489	1316	-1119	142	--	--	--	-2.06	0.15	1.00	0.13	2.21	0.12	0.01	0.20	
0	1D	-21890	1316	-1119	304	--	--	--	-2.20	0.16	1.00	0.13	2.31	0.11	0.02	0.19	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-20557	1328	-261	158	--	--	--	-2.07	0.15	1.00	0.13	2.21	0.12	0.01	0.05	
0	1J	-21822	1328	-261	288	--	--	--	-2.20	0.16	1.00	0.13	2.31	0.12	0.02	0.05	
0	1K	-20557	1328	-1128	158	--	--	--	-2.07	0.15	1.00	0.13	2.21	0.12	0.01	0.20	
0	1L	-21822	1328	-1128	288	--	--	--	-2.20	0.16	1.00	0.13	2.31	0.12	0.02	0.20	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 15 Descrizione: Maschio murario n. 15 su corso Valdocco
altezza calcolata: 390.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-5687	193	13	57	--	--	--	-1.03	0.07	1.00	0.04	1.44	0.05	--	--	
l	1B	-5965	193	13	60	--	--	--	-1.08	0.08	1.00	0.04	1.47	0.05	--	--	
l	1C	-5687	193	-111	57	--	--	--	-1.03	0.07	1.00	0.04	1.44	0.05	--	--	
l	1D	-5965	193	-111	60	--	--	--	-1.08	0.08	1.00	0.04	1.47	0.05	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-5679	201	15	58	--	--	--	-1.03	0.07	1.00	0.04	1.43	0.05	--	--	
l	1J	-5974	201	15	59	--	--	--	-1.09	0.08	1.00	0.04	1.47	0.05	--	--	
l	1K	-5679	201	-113	58	--	--	--	-1.03	0.07	1.00	0.04	1.43	0.05	--	--	
l	1L	-5974	201	-113	59	--	--	--	-1.09	0.08	1.00	0.04	1.47	0.05	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-7939	2035	78	67	--	--	--	-1.44	0.10	1.00	0.37	1.74	0.42	--	--	
½	1B	-8260	2035	78	80	--	--	--	-1.50	0.11	1.00	0.37	1.79	0.41	--	--	
½	1C	-7939	2035	-52	67	--	--	--	-1.44	0.10	1.00	0.37	1.74	0.42	--	--	
½	1D	-8260	2035	-52	80	--	--	--	-1.50	0.11	1.00	0.37	1.79	0.41	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-7913	2054	78	67	--	--	--	-1.44	0.10	1.00	0.37	1.74	0.43	--	--	
½	1J	-8286	2054	78	79	--	--	--	-1.51	0.11	1.00	0.37	1.79	0.42	--	--	
½	1K	-7913	2054	-52	67	--	--	--	-1.44	0.10	1.00	0.37	1.74	0.43	--	--	
½	1L	-8286	2054	-52	79	--	--	--	-1.51	0.11	1.00	0.37	1.79	0.42	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-10856	2394	293	-64	--	--	--	-1.97	0.14	1.00	0.44	2.14	0.41	0.02	0.10	
0	1B	-11269	2394	293	-66	--	--	--	-2.05	0.15	1.00	0.44	2.20	0.40	0.02	0.10	
0	1C	-10856	2394	118	-64	--	--	--	-1.97	0.14	1.00	0.44	2.14	0.41	0.02	0.04	
0	1D	-11269	2394	118	-66	--	--	--	-2.05	0.15	1.00	0.44	2.20	0.40	0.02	0.04	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-10823	2411	290	-62	--	--	--	-1.97	0.14	1.00	0.44	2.14	0.41	0.02	0.10	
0	1J	-11302	2411	290	-68	--	--	--	-2.05	0.15	1.00	0.44	2.20	0.40	0.02	0.10	
0	1K	-10823	2411	121	-62	--	--	--	-1.97	0.14	1.00	0.44	2.14	0.41	0.02	0.04	
0	1L	-11302	2411	121	-68	--	--	--	-2.05	0.15	1.00	0.44	2.20	0.40	0.02	0.04	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 16 Descrizione: Maschio murario n. 16 su Via del Carmine
altezza calcolata: 390.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-6239	409	72	123	--	--	--	-1.11	0.08	1.00	0.07	1.49	0.10	--	--	
l	1B	-6470	409	72	125	--	--	--	-1.15	0.08	1.00	0.07	1.52	0.10	--	--	
l	1C	-6239	409	-184	123	--	--	--	-1.11	0.08	1.00	0.07	1.49	0.10	--	--	
l	1D	-6470	409	-184	125	--	--	--	-1.15	0.08	1.00	0.07	1.52	0.10	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-6224	415	78	123	--	--	--	-1.11	0.08	1.00	0.07	1.49	0.10	--	--	
l	1J	-6484	415	78	125	--	--	--	-1.15	0.08	1.00	0.07	1.52	0.10	--	--	
l	1K	-6224	415	-190	123	--	--	--	-1.11	0.08	1.00	0.07	1.49	0.10	--	--	
l	1L	-6484	415	-190	125	--	--	--	-1.15	0.08	1.00	0.07	1.52	0.10	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-8564	898	143	147	--	--	--	-1.52	0.11	1.00	0.16	1.80	0.18	--	--	
½	1B	-8888	898	143	154	--	--	--	-1.58	0.11	1.00	0.16	1.84	0.17	--	--	
½	1C	-8564	898	-88	147	--	--	--	-1.52	0.11	1.00	0.16	1.80	0.18	--	--	
½	1D	-8888	898	-88	154	--	--	--	-1.58	0.11	1.00	0.16	1.84	0.17	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-8576	970	143	150	--	--	--	-1.52	0.11	1.00	0.17	1.80	0.19	--	--	
½	1J	-8875	970	143	151	--	--	--	-1.58	0.11	1.00	0.17	1.84	0.19	--	--	
½	1K	-8576	970	-89	150	--	--	--	-1.52	0.11	1.00	0.17	1.80	0.19	--	--	
½	1L	-8875	970	-89	151	--	--	--	-1.58	0.11	1.00	0.17	1.84	0.19	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-11649	1243	298	-43	--	--	--	-2.07	0.15	1.00	0.22	2.21	0.20	0.01	0.10	
0	1B	-12029	1243	298	-47	--	--	--	-2.14	0.15	1.00	0.22	2.26	0.20	0.01	0.10	
0	1C	-11649	1243	229	-43	--	--	--	-2.07	0.15	1.00	0.22	2.21	0.20	0.01	0.08	
0	1D	-12029	1243	229	-47	--	--	--	-2.14	0.15	1.00	0.22	2.26	0.20	0.01	0.08	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-11614	1308	294	-42	--	--	--	-2.06	0.15	1.00	0.23	2.21	0.21	0.01	0.10	
0	1J	-12064	1308	294	-47	--	--	--	-2.14	0.15	1.00	0.23	2.27	0.20	0.01	0.10	
0	1K	-11614	1308	233	-42	--	--	--	-2.06	0.15	1.00	0.23	2.21	0.21	0.01	0.08	
0	1L	-12064	1308	233	-47	--	--	--	-2.14	0.15	1.00	0.23	2.27	0.20	0.01	0.08	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 17 Descrizione: Maschio murario n. 17 su via del Carmine
altezza calcolata: 390.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-12808	1415	-703	-254	--	--	--	-1.35	0.10	1.00	0.15	1.67	0.18	--	--	
l	1B	-13399	1415	-703	-318	--	--	--	-1.41	0.10	1.00	0.15	1.72	0.17	--	--	
l	1C	-12808	1415	-1015	-254	--	--	--	-1.35	0.10	1.00	0.15	1.67	0.18	--	--	
l	1D	-13399	1415	-1015	-318	--	--	--	-1.41	0.10	1.00	0.15	1.72	0.17	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-12751	1457	-703	-251	--	--	--	-1.34	0.10	1.00	0.15	1.67	0.18	--	--	
l	1J	-13456	1457	-703	-320	--	--	--	-1.42	0.10	1.00	0.15	1.72	0.18	--	--	
l	1K	-12751	1457	-1014	-251	--	--	--	-1.34	0.10	1.00	0.15	1.67	0.18	--	--	
l	1L	-13456	1457	-1014	-320	--	--	--	-1.42	0.10	1.00	0.15	1.72	0.18	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-16675	3406	-706	183	--	--	--	-1.76	0.13	1.00	0.36	1.98	0.36	--	--	
½	1B	-17403	3406	-706	37	--	--	--	-1.83	0.13	1.00	0.36	2.03	0.35	--	--	
½	1C	-16675	3406	-879	183	--	--	--	-1.76	0.13	1.00	0.36	1.98	0.36	--	--	
½	1D	-17403	3406	-879	37	--	--	--	-1.83	0.13	1.00	0.36	2.03	0.35	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-16591	3743	-690	199	--	--	--	-1.75	0.12	1.00	0.39	1.97	0.40	--	--	
½	1J	-17488	3743	-690	21	--	--	--	-1.84	0.13	1.00	0.39	2.04	0.39	--	--	
½	1K	-16591	3743	-894	199	--	--	--	-1.75	0.12	1.00	0.39	1.97	0.40	--	--	
½	1L	-17488	3743	-894	21	--	--	--	-1.84	0.13	1.00	0.39	2.04	0.39	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-20004	3036	-648	287	--	--	--	-2.11	0.15	1.00	0.32	2.24	0.29	0.02	0.13	
0	1B	-20618	3036	-648	201	--	--	--	-2.17	0.16	1.00	0.32	2.29	0.28	0.02	0.13	
0	1C	-20004	3036	-919	287	--	--	--	-2.11	0.15	1.00	0.32	2.24	0.29	0.02	0.19	
0	1D	-20618	3036	-919	201	--	--	--	-2.17	0.16	1.00	0.32	2.29	0.28	0.02	0.18	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-19954	3348	-612	297	--	--	--	-2.10	0.15	1.00	0.35	2.24	0.32	0.02	0.12	
0	1J	-20668	3348	-612	192	--	--	--	-2.18	0.16	1.00	0.35	2.29	0.31	0.01	0.12	
0	1K	-19954	3348	-955	297	--	--	--	-2.10	0.15	1.00	0.35	2.24	0.32	0.02	0.19	
0	1L	-20668	3348	-955	192	--	--	--	-2.18	0.16	1.00	0.35	2.29	0.31	0.01	0.19	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 18 Descrizione: Maschio murario n. 18 su via del Carmine
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-12269	580	-297	0	--	--	--	-1.27	0.09	1.00	0.06	1.62	0.07	--	--	
l	1B	-13230	580	-297	0	--	--	--	-1.37	0.10	1.00	0.06	1.69	0.07	--	--	
l	1C	-12269	580	-485	0	--	--	--	-1.27	0.09	1.00	0.06	1.62	0.07	--	--	
l	1D	-13230	580	-485	0	--	--	--	-1.37	0.10	1.00	0.06	1.69	0.07	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-12161	662	-272	0	--	--	--	-1.26	0.09	1.00	0.07	1.61	0.09	--	--	
l	1J	-13338	662	-272	0	--	--	--	-1.39	0.10	1.00	0.07	1.70	0.08	--	--	
l	1K	-12161	662	-509	0	--	--	--	-1.26	0.09	1.00	0.07	1.61	0.09	--	--	
l	1L	-13338	662	-509	0	--	--	--	-1.39	0.10	1.00	0.07	1.70	0.08	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-16206	3083	-701	0	--	--	--	-1.68	0.12	1.00	0.32	1.92	0.33	--	--	
½	1B	-18190	3083	-701	0	--	--	--	-1.89	0.13	1.00	0.32	2.08	0.31	--	--	
½	1C	-16206	3083	-973	0	--	--	--	-1.68	0.12	1.00	0.32	1.92	0.33	--	--	
½	1D	-18190	3083	-973	0	--	--	--	-1.89	0.13	1.00	0.32	2.08	0.31	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-15980	3535	-662	0	--	--	--	-1.66	0.12	1.00	0.37	1.90	0.39	--	--	
½	1J	-18416	3535	-662	0	--	--	--	-1.91	0.14	1.00	0.37	2.09	0.35	--	--	
½	1K	-15980	3535	-1012	0	--	--	--	-1.66	0.12	1.00	0.37	1.90	0.39	--	--	
½	1L	-18416	3535	-1012	0	--	--	--	-1.91	0.14	1.00	0.37	2.09	0.35	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-20116	2571	-867	0	--	--	--	-2.09	0.15	1.00	0.27	2.23	0.24	0.00	0.17	
0	1B	-21155	2571	-867	0	--	--	--	-2.20	0.16	1.00	0.27	2.31	0.23	0.00	0.17	
0	1C	-20116	2571	-1234	0	--	--	--	-2.09	0.15	1.00	0.27	2.23	0.24	0.00	0.25	
0	1D	-21155	2571	-1234	0	--	--	--	-2.20	0.16	1.00	0.27	2.31	0.23	0.00	0.24	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-19994	2962	-825	0	--	--	--	-2.08	0.15	1.00	0.31	2.22	0.28	0.00	0.17	
0	1J	-21278	2962	-825	0	--	--	--	-2.21	0.16	1.00	0.31	2.32	0.27	0.00	0.16	
0	1K	-19994	2962	-1277	0	--	--	--	-2.08	0.15	1.00	0.31	2.22	0.28	0.00	0.26	
0	1L	-21278	2962	-1277	0	--	--	--	-2.21	0.16	1.00	0.31	2.32	0.27	0.00	0.25	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 19 Descrizione: Maschio murario n. 19 su Via Del Carmine
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-8772	798	257	0	--	--	--	-1.09	0.08	1.00	0.10	1.48	0.13	--	--	
l	1B	-9759	798	257	0	--	--	--	-1.22	0.09	1.00	0.10	1.57	0.13	--	--	
l	1C	-8772	798	-513	0	--	--	--	-1.09	0.08	1.00	0.10	1.48	0.13	--	--	
l	1D	-9759	798	-513	0	--	--	--	-1.22	0.09	1.00	0.10	1.57	0.13	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-8637	833	244	0	--	--	--	-1.08	0.08	1.00	0.10	1.47	0.14	--	--	
l	1J	-9895	833	244	0	--	--	--	-1.23	0.09	1.00	0.10	1.59	0.13	--	--	
l	1K	-8637	833	-500	0	--	--	--	-1.08	0.08	1.00	0.10	1.47	0.14	--	--	
l	1L	-9895	833	-500	0	--	--	--	-1.23	0.09	1.00	0.10	1.59	0.13	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-13493	1732	626	0	--	--	--	-1.68	0.12	1.00	0.22	1.92	0.22	--	--	
½	1B	-14193	1732	626	0	--	--	--	-1.77	0.13	1.00	0.22	1.99	0.22	--	--	
½	1C	-13493	1732	76	0	--	--	--	-1.68	0.12	1.00	0.22	1.92	0.22	--	--	
½	1D	-14193	1732	76	0	--	--	--	-1.77	0.13	1.00	0.22	1.99	0.22	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-13417	1802	664	0	--	--	--	-1.67	0.12	1.00	0.22	1.92	0.23	--	--	
½	1J	-14268	1802	664	0	--	--	--	-1.78	0.13	1.00	0.22	2.00	0.23	--	--	
½	1K	-13417	1802	37	0	--	--	--	-1.67	0.12	1.00	0.22	1.92	0.23	--	--	
½	1L	-14268	1802	37	0	--	--	--	-1.78	0.13	1.00	0.22	2.00	0.23	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-17706	2005	386	0	--	--	--	-2.21	0.16	1.00	0.25	2.32	0.22	0.00	0.09	
0	1B	-19902	2005	386	0	--	--	--	-2.48	0.18	1.00	0.25	2.52	0.20	0.00	0.08	
0	1C	-17706	2005	3	0	--	--	--	-2.21	0.16	1.00	0.25	2.32	0.22	0.00	0.00	
0	1D	-19902	2005	3	0	--	--	--	-2.48	0.18	1.00	0.25	2.52	0.20	0.00	0.00	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-17599	2253	406	0	--	--	--	-2.20	0.16	1.00	0.28	2.31	0.24	0.00	0.09	
0	1J	-20009	2253	406	0	--	--	--	-2.50	0.18	1.00	0.28	2.53	0.22	0.00	0.09	
0	1K	-17599	2253	-17	0	--	--	--	-2.20	0.16	1.00	0.28	2.31	0.24	0.00	0.00	
0	1L	-20009	2253	-17	0	--	--	--	-2.50	0.18	1.00	0.28	2.53	0.22	0.00	0.00	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 20 Descrizione: Maschio murario n. 20 su Cortile
altezza calcolata: 390.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-15565	3359	1456	306	--	--	--	-1.41	0.10	1.00	0.30	1.72	0.35	--	--	
l	1B	-16281	3359	1456	214	--	--	--	-1.47	0.11	1.00	0.30	1.76	0.34	--	--	
l	1C	-15565	3359	-423	306	--	--	--	-1.41	0.10	1.00	0.30	1.72	0.35	--	--	
l	1D	-16281	3359	-423	214	--	--	--	-1.47	0.11	1.00	0.30	1.76	0.34	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-15479	3386	1579	307	--	--	--	-1.40	0.10	1.00	0.31	1.71	0.36	--	--	
l	1J	-16368	3386	1579	212	--	--	--	-1.48	0.11	1.00	0.31	1.77	0.35	--	--	
l	1K	-15479	3386	-547	307	--	--	--	-1.40	0.10	1.00	0.31	1.71	0.36	--	--	
l	1L	-16368	3386	-547	212	--	--	--	-1.48	0.11	1.00	0.31	1.77	0.35	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-32229	3315	925	-1133	--	--	--	-1.70	0.12	1.00	0.17	1.94	0.18	--	--	
½	1B	-36075	3315	925	-593	--	--	--	-1.90	0.14	1.00	0.17	2.09	0.17	--	--	
½	1C	-32229	3315	-1278	-1133	--	--	--	-1.70	0.12	1.00	0.17	1.94	0.18	--	--	
½	1D	-36075	3315	-1278	-593	--	--	--	-1.90	0.14	1.00	0.17	2.09	0.17	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-32106	3293	1140	-1217	--	--	--	-1.69	0.12	1.00	0.17	1.93	0.18	--	--	
½	1J	-36199	3293	1140	-508	--	--	--	-1.91	0.14	1.00	0.17	2.09	0.17	--	--	
½	1K	-32106	3293	-1492	-1217	--	--	--	-1.69	0.12	1.00	0.17	1.93	0.18	--	--	
½	1L	-36199	3293	-1492	-508	--	--	--	-1.91	0.14	1.00	0.17	2.09	0.17	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-26338	3526	219	-331	--	--	--	-2.09	0.15	1.00	0.28	2.22	0.25	0.02	0.03	
0	1B	-28662	3526	219	-356	--	--	--	-2.27	0.16	1.00	0.28	2.36	0.24	0.02	0.03	
0	1C	-26338	3526	-810	-331	--	--	--	-2.09	0.15	1.00	0.28	2.22	0.25	0.02	0.10	
0	1D	-28662	3526	-810	-356	--	--	--	-2.27	0.16	1.00	0.28	2.36	0.24	0.02	0.09	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-26307	3613	282	-333	--	--	--	-2.08	0.15	1.00	0.29	2.22	0.26	0.02	0.03	
0	1J	-28694	3613	282	-354	--	--	--	-2.27	0.16	1.00	0.29	2.36	0.24	0.02	0.03	
0	1K	-26307	3613	-872	-333	--	--	--	-2.08	0.15	1.00	0.29	2.22	0.26	0.02	0.11	
0	1L	-28694	3613	-872	-354	--	--	--	-2.27	0.16	1.00	0.29	2.36	0.24	0.02	0.10	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 21 Descrizione: Maschio murario n. 21 su Cortile
altezza calcolata: 390.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-3770	6405	1301	-0	--	--	--	-0.74	0.05	1.00	1.26	1.21	2.07	--	--	NON Verif.
l	1B	-5964	6405	1301	-0	--	--	--	-1.17	0.08	1.00	1.26	1.54	1.63	--	--	NON Verif.
l	1C	-3770	6405	-1059	-0	--	--	--	-0.74	0.05	1.00	1.26	1.21	2.07	--	--	NON Verif.
l	1D	-5964	6405	-1059	-0	--	--	--	-1.17	0.08	1.00	1.26	1.54	1.63	--	--	NON Verif.
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-3670	6300	1444	-0	--	--	--	-0.72	0.05	1.00	1.24	1.20	2.06	--	--	NON Verif.
l	1J	-6064	6300	1444	-0	--	--	--	-1.19	0.08	1.00	1.24	1.55	1.59	--	--	NON Verif.
l	1K	-3670	6300	-1201	-0	--	--	--	-0.72	0.05	1.00	1.24	1.20	2.06	--	--	NON Verif.
l	1L	-6064	6300	-1201	-0	--	--	--	-1.19	0.08	1.00	1.24	1.55	1.59	--	--	NON Verif.
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-21109	2403	1074	-0	--	--	--	-2.07	0.15	1.00	0.24	2.21	0.21	--	--	
½	1B	-24556	2403	1074	-0	--	--	--	-2.41	0.17	1.00	0.24	2.47	0.19	--	--	
½	1C	-21109	2403	-1214	-0	--	--	--	-2.07	0.15	1.00	0.24	2.21	0.21	--	--	
½	1D	-24556	2403	-1214	-0	--	--	--	-2.41	0.17	1.00	0.24	2.47	0.19	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-20909	2449	1236	-0	--	--	--	-2.05	0.15	1.00	0.24	2.20	0.22	--	--	
½	1J	-24756	2449	1236	-0	--	--	--	-2.43	0.17	1.00	0.24	2.48	0.19	--	--	
½	1K	-20909	2449	-1376	-0	--	--	--	-2.05	0.15	1.00	0.24	2.20	0.22	--	--	
½	1L	-24756	2449	-1376	-0	--	--	--	-2.43	0.17	1.00	0.24	2.48	0.19	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-11570	2549	263	-0	--	--	--	-2.27	0.16	1.00	0.50	2.36	0.42	0.00	0.07	
0	1B	-15286	2549	263	-0	--	--	--	-3.00	0.21	1.00	0.50	2.91	0.34	0.00	0.06	
0	1C	-11570	2549	-460	-0	--	--	--	-2.27	0.16	1.00	0.50	2.36	0.42	0.00	0.12	
0	1D	-15286	2549	-460	-0	--	--	--	-3.00	0.21	1.00	0.50	2.91	0.34	0.00	0.10	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-11613	2599	324	-0	--	--	--	-2.28	0.16	1.00	0.51	2.37	0.43	0.00	0.09	
0	1J	-15243	2599	324	-0	--	--	--	-2.99	0.21	1.00	0.51	2.90	0.35	0.00	0.07	
0	1K	-11613	2599	-521	-0	--	--	--	-2.28	0.16	1.00	0.51	2.37	0.43	0.00	0.14	
0	1L	-15243	2599	-521	-0	--	--	--	-2.99	0.21	1.00	0.51	2.90	0.35	0.00	0.11	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 22 Descrizione: Maschio murario n. 22 su Cortile
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-11097	5570	3513	0	--	--	--	-0.93	0.07	1.00	0.47	1.36	0.69	--	--	
l	1B	-12771	5570	3513	0	--	--	--	-1.07	0.08	1.00	0.47	1.46	0.64	--	--	
l	1C	-11097	5570	-3210	0	--	--	--	-0.93	0.07	1.00	0.47	1.36	0.69	--	--	
l	1D	-12771	5570	-3210	0	--	--	--	-1.07	0.08	1.00	0.47	1.46	0.64	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-10860	5657	3951	0	--	--	--	-0.91	0.07	1.00	0.48	1.34	0.71	--	--	
l	1J	-13008	5657	3951	0	--	--	--	-1.09	0.08	1.00	0.48	1.48	0.64	--	--	
l	1K	-10860	5657	-3648	0	--	--	--	-0.91	0.07	1.00	0.48	1.34	0.71	--	--	
l	1L	-13008	5657	-3648	0	--	--	--	-1.09	0.08	1.00	0.48	1.48	0.64	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-65674	1896	1577	0	--	--	--	-2.76	0.20	1.00	0.08	2.73	0.06	--	--	
½	1B	-68866	1896	1577	0	--	--	--	-2.89	0.21	1.00	0.08	2.83	0.06	--	--	
½	1C	-65674	1896	-1682	0	--	--	--	-2.76	0.20	1.00	0.08	2.73	0.06	--	--	
½	1D	-68866	1896	-1682	0	--	--	--	-2.89	0.21	1.00	0.08	2.83	0.06	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-65577	1911	1758	0	--	--	--	-2.75	0.20	1.00	0.08	2.72	0.06	--	--	
½	1J	-68963	1911	1758	0	--	--	--	-2.90	0.21	1.00	0.08	2.83	0.06	--	--	
½	1K	-65577	1911	-1862	0	--	--	--	-2.75	0.20	1.00	0.08	2.72	0.06	--	--	
½	1L	-68963	1911	-1862	0	--	--	--	-2.90	0.21	1.00	0.08	2.83	0.06	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-36410	962	2415	0	--	--	--	-3.06	0.22	1.00	0.08	2.95	0.05	0.00	0.22	
0	1B	-39006	962	2415	0	--	--	--	-3.27	0.23	1.00	0.08	3.12	0.05	0.00	0.21	
0	1C	-36410	962	-2521	0	--	--	--	-3.06	0.22	1.00	0.08	2.95	0.05	0.00	0.23	
0	1D	-39006	962	-2521	0	--	--	--	-3.27	0.23	1.00	0.08	3.12	0.05	0.00	0.22	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-36318	980	2665	0	--	--	--	-3.05	0.22	1.00	0.08	2.95	0.06	0.00	0.25	
0	1J	-39098	980	2665	0	--	--	--	-3.28	0.23	1.00	0.08	3.12	0.05	0.00	0.24	
0	1K	-36318	980	-2772	0	--	--	--	-3.05	0.22	1.00	0.08	2.95	0.06	0.00	0.26	
0	1L	-39098	980	-2772	0	--	--	--	-3.28	0.23	1.00	0.08	3.12	0.05	0.00	0.24	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 23 Descrizione: Maschio murario n. 23 su Cortile
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-13339	5347	3063	0	--	--	--	-1.05	0.08	1.00	0.42	1.45	0.58	--	--	
l	1B	-16123	5347	3063	0	--	--	--	-1.27	0.09	1.00	0.42	1.61	0.52	--	--	
l	1C	-13339	5347	-3219	0	--	--	--	-1.05	0.08	1.00	0.42	1.45	0.58	--	--	
l	1D	-16123	5347	-3219	0	--	--	--	-1.27	0.09	1.00	0.42	1.61	0.52	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-12987	5809	3517	0	--	--	--	-1.02	0.07	1.00	0.46	1.43	0.64	--	--	
l	1J	-16476	5809	3517	0	--	--	--	-1.30	0.09	1.00	0.46	1.63	0.56	--	--	
l	1K	-12987	5809	-3674	0	--	--	--	-1.02	0.07	1.00	0.46	1.43	0.64	--	--	
l	1L	-16476	5809	-3674	0	--	--	--	-1.30	0.09	1.00	0.46	1.63	0.56	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-66144	2475	1373	0	--	--	--	-2.61	0.19	1.00	0.10	2.62	0.07	--	--	
½	1B	-73005	2475	1373	0	--	--	--	-2.88	0.21	1.00	0.10	2.82	0.07	--	--	
½	1C	-66144	2475	-1379	0	--	--	--	-2.61	0.19	1.00	0.10	2.62	0.07	--	--	
½	1D	-73005	2475	-1379	0	--	--	--	-2.88	0.21	1.00	0.10	2.82	0.07	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-65742	2677	1516	0	--	--	--	-2.59	0.19	1.00	0.11	2.60	0.08	--	--	
½	1J	-73407	2677	1516	0	--	--	--	-2.90	0.21	1.00	0.11	2.83	0.07	--	--	
½	1K	-65742	2677	-1522	0	--	--	--	-2.59	0.19	1.00	0.11	2.60	0.08	--	--	
½	1L	-73407	2677	-1522	0	--	--	--	-2.90	0.21	1.00	0.11	2.83	0.07	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-35079	1261	2099	0	--	--	--	-2.77	0.20	1.00	0.10	2.74	0.07	0.00	0.19	
0	1B	-43167	1261	2099	0	--	--	--	-3.40	0.24	1.00	0.10	3.21	0.06	0.00	0.17	
0	1C	-35079	1261	-1964	0	--	--	--	-2.77	0.20	1.00	0.10	2.74	0.07	0.00	0.18	
0	1D	-43167	1261	-1964	0	--	--	--	-3.40	0.24	1.00	0.10	3.21	0.06	0.00	0.16	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-34449	1369	2408	0	--	--	--	-2.72	0.19	1.00	0.11	2.70	0.08	0.00	0.23	
0	1J	-43797	1369	2408	0	--	--	--	-3.45	0.25	1.00	0.11	3.25	0.07	0.00	0.19	
0	1K	-34449	1369	-2272	0	--	--	--	-2.72	0.19	1.00	0.11	2.70	0.08	0.00	0.21	
0	1L	-43797	1369	-2272	0	--	--	--	-3.45	0.25	1.00	0.11	3.25	0.07	0.00	0.18	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 24 Descrizione: Maschio murario n. 24 su Cortile
altezza calcolata: 390.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-28784	3040	3134	-4024	--	--	--	-1.56	0.11	1.00	0.17	1.83	0.18	--	--	
l	1B	-42781	3040	3134	-360	--	--	--	-2.32	0.17	1.00	0.17	2.40	0.14	--	--	
l	1C	-28784	3040	-2956	-4024	--	--	--	-1.56	0.11	1.00	0.17	1.83	0.18	--	--	
l	1D	-42781	3040	-2956	-360	--	--	--	-2.32	0.17	1.00	0.17	2.40	0.14	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-30870	2843	3089	-3455	--	--	--	-1.68	0.12	1.00	0.15	1.92	0.16	--	--	
l	1J	-40696	2843	3089	-929	--	--	--	-2.21	0.16	1.00	0.15	2.32	0.13	--	--	
l	1K	-30870	2843	-2911	-3455	--	--	--	-1.68	0.12	1.00	0.15	1.92	0.16	--	--	
l	1L	-40696	2843	-2911	-929	--	--	--	-2.21	0.16	1.00	0.15	2.32	0.13	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-81465	12983	5697	-4948	--	--	--	-1.77	0.13	1.00	0.28	1.99	0.28	--	--	
½	1B	-146737	12983	5697	-1653	--	--	--	-3.20	0.23	1.00	0.28	3.06	0.19	--	--	
½	1C	-81465	12983	-9317	-4948	--	--	--	-1.77	0.13	1.00	0.28	1.99	0.28	--	--	
½	1D	-146737	12983	-9317	-1653	--	--	--	-3.20	0.23	1.00	0.28	3.06	0.19	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-87340	12799	5504	-1619	--	--	--	-1.90	0.14	1.00	0.28	2.09	0.27	--	--	
½	1J	-140862	12799	5504	-4983	--	--	--	-3.07	0.22	1.00	0.28	2.96	0.19	--	--	
½	1K	-87340	12799	-9124	-1619	--	--	--	-1.90	0.14	1.00	0.28	2.09	0.27	--	--	
½	1L	-140862	12799	-9124	-4983	--	--	--	-3.07	0.22	1.00	0.28	2.96	0.19	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-49307	12477	6415	-880	--	--	--	-2.23	0.16	1.00	0.56	2.33	0.48	0.02	0.40	
0	1B	-87225	12477	6415	2811	--	--	--	-3.94	0.28	1.00	0.56	3.62	0.31	0.03	0.27	
0	1C	-49307	12477	-4217	-880	--	--	--	-2.23	0.16	1.00	0.56	2.33	0.48	0.02	0.26	
0	1D	-87225	12477	-4217	2811	--	--	--	-3.94	0.28	1.00	0.56	3.62	0.31	0.03	0.18	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-53331	11329	5289	2272	--	--	--	-2.41	0.17	1.00	0.51	2.47	0.41	0.04	0.31	
0	1J	-83200	11329	5289	-341	--	--	--	-3.76	0.27	1.00	0.51	3.48	0.29	0.00	0.23	
0	1K	-53331	11329	-3091	2272	--	--	--	-2.41	0.17	1.00	0.51	2.47	0.41	0.04	0.18	
0	1L	-83200	11329	-3091	-341	--	--	--	-3.76	0.27	1.00	0.51	3.48	0.29	0.00	0.14	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 25 Descrizione: Maschio murario n. 25 su Cortile
altezza calcolata: 390.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-9658	20133	7	0	--	--	--	-0.96	0.07	1.00	2.00	1.38	2.90	--	--	NON Verif.
l	1B	-13737	20133	7	0	--	--	--	-1.36	0.10	1.00	2.00	1.68	2.38	--	--	NON Verif.
l	1C	-9658	20133	-3271	0	--	--	--	-0.96	0.07	1.00	2.00	1.38	2.90	--	--	NON Verif.
l	1D	-13737	20133	-3271	0	--	--	--	-1.36	0.10	1.00	2.00	1.68	2.38	--	--	NON Verif.
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-10430	15168	-563	0	--	--	--	-1.04	0.07	1.00	1.51	1.44	2.10	--	--	NON Verif.
l	1J	-12965	15168	-563	0	--	--	--	-1.29	0.09	1.00	1.51	1.63	1.85	--	--	NON Verif.
l	1K	-10430	15168	-2701	0	--	--	--	-1.04	0.07	1.00	1.51	1.44	2.10	--	--	NON Verif.
l	1L	-12965	15168	-2701	0	--	--	--	-1.29	0.09	1.00	1.51	1.63	1.85	--	--	NON Verif.
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-38403	4952	926	0	--	--	--	-1.91	0.14	1.00	0.25	2.09	0.24	--	--	
½	1B	-66299	4952	926	0	--	--	--	-3.29	0.24	1.00	0.25	3.13	0.16	--	--	
½	1C	-38403	4952	-3980	0	--	--	--	-1.91	0.14	1.00	0.25	2.09	0.24	--	--	
½	1D	-66299	4952	-3980	0	--	--	--	-3.29	0.24	1.00	0.25	3.13	0.16	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-44609	3244	270	0	--	--	--	-2.21	0.16	1.00	0.16	2.32	0.14	--	--	
½	1J	-60092	3244	270	0	--	--	--	-2.98	0.21	1.00	0.16	2.90	0.11	--	--	
½	1K	-44609	3244	-3324	0	--	--	--	-2.21	0.16	1.00	0.16	2.32	0.14	--	--	
½	1L	-60092	3244	-3324	0	--	--	--	-2.98	0.21	1.00	0.16	2.90	0.11	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-17095	2474	2472	0	--	--	--	-1.70	0.12	1.00	0.25	1.93	0.25	0.00	0.42	
0	1B	-41966	2474	2472	0	--	--	--	-4.17	0.30	1.00	0.25	3.78	0.13	0.00	0.23	
0	1C	-17095	2474	382	0	--	--	--	-1.70	0.12	1.00	0.25	1.93	0.25	0.00	0.07	
0	1D	-41966	2474	382	0	--	--	--	-4.17	0.30	1.00	0.25	3.78	0.13	0.00	0.04	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-23223	1631	2266	0	--	--	--	-2.31	0.16	1.00	0.16	2.39	0.14	0.00	0.30	
0	1J	-35837	1631	2266	0	--	--	--	-3.56	0.25	1.00	0.16	3.33	0.10	0.00	0.23	
0	1K	-23223	1631	587	0	--	--	--	-2.31	0.16	1.00	0.16	2.39	0.14	0.00	0.08	
0	1L	-35837	1631	587	0	--	--	--	-3.56	0.25	1.00	0.16	3.33	0.10	0.00	0.06	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 26 Descrizione: Maschio murario n. 26 su Cortile
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-43599	7765	3902	-5375	--	--	--	-1.66	0.12	1.00	0.30	1.90	0.31	--	--	
l	1B	-57697	7765	3902	710	--	--	--	-2.20	0.16	1.00	0.30	2.31	0.26	--	--	
l	1C	-43599	7765	-6786	-5375	--	--	--	-1.66	0.12	1.00	0.30	1.90	0.31	--	--	
l	1D	-57697	7765	-6786	710	--	--	--	-2.20	0.16	1.00	0.30	2.31	0.26	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-46654	5710	2115	-4348	--	--	--	-1.78	0.13	1.00	0.22	1.99	0.22	--	--	
l	1J	-54642	5710	2115	-317	--	--	--	-2.08	0.15	1.00	0.22	2.22	0.20	--	--	
l	1K	-46654	5710	-4999	-4348	--	--	--	-1.78	0.13	1.00	0.22	1.99	0.22	--	--	
l	1L	-54642	5710	-4999	-317	--	--	--	-2.08	0.15	1.00	0.22	2.22	0.20	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-101244	19113	15293	7035	--	--	--	-1.84	0.13	1.00	0.35	2.04	0.34	--	--	
½	1B	-154319	19113	15293	8158	--	--	--	-2.81	0.20	1.00	0.35	2.77	0.25	--	--	
½	1C	-101244	19113	-16931	7035	--	--	--	-1.84	0.13	1.00	0.35	2.04	0.34	--	--	
½	1D	-154319	19113	-16931	8158	--	--	--	-2.81	0.20	1.00	0.35	2.77	0.25	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-111481	13529	10289	5831	--	--	--	-2.03	0.15	1.00	0.25	2.18	0.23	--	--	
½	1J	-144081	13529	10289	9362	--	--	--	-2.62	0.19	1.00	0.25	2.63	0.19	--	--	
½	1K	-111481	13529	-11927	5831	--	--	--	-2.03	0.15	1.00	0.25	2.18	0.23	--	--	
½	1L	-144081	13529	-11927	9362	--	--	--	-2.62	0.19	1.00	0.25	2.63	0.19	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-65298	9135	13007	3314	--	--	--	-2.26	0.16	1.00	0.32	2.35	0.27	0.03	0.61	
0	1B	-87722	9135	13007	-938	--	--	--	-3.03	0.22	1.00	0.32	2.93	0.22	0.01	0.50	
0	1C	-65298	9135	-8948	3314	--	--	--	-2.26	0.16	1.00	0.32	2.35	0.27	0.03	0.42	
0	1D	-87722	9135	-8948	-938	--	--	--	-3.03	0.22	1.00	0.32	2.93	0.22	0.01	0.34	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-68682	6710	9666	3165	--	--	--	-2.37	0.17	1.00	0.23	2.44	0.19	0.03	0.44	
0	1J	-84338	6710	9666	-789	--	--	--	-2.92	0.21	1.00	0.23	2.85	0.16	0.01	0.38	
0	1K	-68682	6710	-5607	3165	--	--	--	-2.37	0.17	1.00	0.23	2.44	0.19	0.03	0.25	
0	1L	-84338	6710	-5607	-789	--	--	--	-2.92	0.21	1.00	0.23	2.85	0.16	0.01	0.22	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 27 Descrizione: Maschio murario n. 27 su Cortile
altezza calcolata: 390.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-2856	5946	-53	0	--	--	--	-0.38	0.03	1.00	0.80	0.95	1.68	--	--	NON Verif.
l	1B	-10392	5946	-53	0	--	--	--	-1.39	0.10	1.00	0.80	1.70	0.93	--	--	NON Verif.
l	1C	-2856	5946	-523	0	--	--	--	-0.38	0.03	1.00	0.80	0.95	1.68	--	--	
l	1D	-10392	5946	-523	0	--	--	--	-1.39	0.10	1.00	0.80	1.70	0.93	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-4431	4234	-126	0	--	--	--	-0.59	0.04	1.00	0.57	1.10	1.03	--	--	NON Verif.
l	1J	-8816	4234	-126	0	--	--	--	-1.18	0.08	1.00	0.57	1.54	0.73	--	--	NON Verif.
l	1K	-4431	4234	-451	0	--	--	--	-0.59	0.04	1.00	0.57	1.10	1.03	--	--	
l	1L	-8816	4234	-451	0	--	--	--	-1.18	0.08	1.00	0.57	1.54	0.73	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-26493	5416	2527	0	--	--	--	-1.77	0.13	1.00	0.36	1.99	0.36	--	--	
½	1B	-51799	5416	2527	0	--	--	--	-3.46	0.25	1.00	0.36	3.26	0.22	--	--	
½	1C	-26493	5416	-4981	0	--	--	--	-1.77	0.13	1.00	0.36	1.99	0.36	--	--	
½	1D	-51799	5416	-4981	0	--	--	--	-3.46	0.25	1.00	0.36	3.26	0.22	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-30817	3960	1190	0	--	--	--	-2.06	0.15	1.00	0.26	2.21	0.24	--	--	
½	1J	-47475	3960	1190	0	--	--	--	-3.17	0.23	1.00	0.26	3.04	0.17	--	--	
½	1K	-30817	3960	-3644	0	--	--	--	-2.06	0.15	1.00	0.26	2.21	0.24	--	--	
½	1L	-47475	3960	-3644	0	--	--	--	-3.17	0.23	1.00	0.26	3.04	0.17	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-10140	2715	3446	0	--	--	--	-1.36	0.10	1.00	0.36	1.68	0.43	0.00	0.96	
0	1B	-33583	2715	3446	0	--	--	--	-4.49	0.32	1.00	0.36	4.03	0.18	0.00	0.41	
0	1C	-10140	2715	-1303	0	--	--	--	-1.36	0.10	1.00	0.36	1.68	0.43	0.00	0.36	
0	1D	-33583	2715	-1303	0	--	--	--	-4.49	0.32	1.00	0.36	4.03	0.18	0.00	0.16	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-14098	2003	2635	0	--	--	--	-1.89	0.13	1.00	0.27	2.07	0.26	0.00	0.56	
0	1J	-29625	2003	2635	0	--	--	--	-3.96	0.28	1.00	0.27	3.63	0.15	0.00	0.33	
0	1K	-14098	2003	-492	0	--	--	--	-1.89	0.13	1.00	0.27	2.07	0.26	0.00	0.10	
0	1L	-29625	2003	-492	0	--	--	--	-3.96	0.28	1.00	0.27	3.63	0.15	0.00	0.06	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 28 Descrizione: Maschio murario n. 28 su cortile
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-28664	7665	1395	6817	--	--	--	-1.43	0.10	1.00	0.38	1.73	0.44	--	--	
l	1B	-46260	7665	1395	1708	--	--	--	-2.31	0.16	1.00	0.38	2.39	0.32	--	--	
l	1C	-28664	7665	-3585	6817	--	--	--	-1.43	0.10	1.00	0.38	1.73	0.44	--	--	
l	1D	-46260	7665	-3585	1708	--	--	--	-2.31	0.16	1.00	0.38	2.39	0.32	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-31797	6364	597	5724	--	--	--	-1.59	0.11	1.00	0.32	1.85	0.34	--	--	
l	1J	-43127	6364	597	2800	--	--	--	-2.15	0.15	1.00	0.32	2.27	0.28	--	--	
l	1K	-31797	6364	-2787	5724	--	--	--	-1.59	0.11	1.00	0.32	1.85	0.34	--	--	
l	1L	-43127	6364	-2787	2800	--	--	--	-2.15	0.15	1.00	0.32	2.27	0.28	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-60751	13099	3782	3698	--	--	--	-1.99	0.14	1.00	0.43	2.15	0.40	--	--	
½	1B	-87292	13099	3782	-3580	--	--	--	-2.86	0.20	1.00	0.43	2.81	0.31	--	--	
½	1C	-60751	13099	-4233	3698	--	--	--	-1.99	0.14	1.00	0.43	2.15	0.40	--	--	
½	1D	-87292	13099	-4233	-3580	--	--	--	-2.86	0.20	1.00	0.43	2.81	0.31	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-65777	9302	2412	1212	--	--	--	-2.16	0.15	1.00	0.31	2.28	0.27	--	--	
½	1J	-82266	9302	2412	-1093	--	--	--	-2.70	0.19	1.00	0.31	2.68	0.23	--	--	
½	1K	-65777	9302	-2863	1212	--	--	--	-2.16	0.15	1.00	0.31	2.28	0.27	--	--	
½	1L	-82266	9302	-2863	-1093	--	--	--	-2.70	0.19	1.00	0.31	2.68	0.23	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-44379	12942	6871	543	--	--	--	-2.21	0.16	1.00	0.65	2.32	0.56	0.01	0.48	
0	1B	-64879	12942	6871	-2702	--	--	--	-3.24	0.23	1.00	0.65	3.09	0.42	0.05	0.36	
0	1C	-44379	12942	-3509	543	--	--	--	-2.21	0.16	1.00	0.65	2.32	0.56	0.01	0.24	
0	1D	-64879	12942	-3509	-2702	--	--	--	-3.24	0.23	1.00	0.65	3.09	0.42	0.05	0.19	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-46812	9764	5266	732	--	--	--	-2.34	0.17	1.00	0.49	2.41	0.40	0.02	0.35	
0	1J	-62446	9764	5266	-2891	--	--	--	-3.12	0.22	1.00	0.49	3.00	0.33	0.05	0.29	
0	1K	-46812	9764	-1903	732	--	--	--	-2.34	0.17	1.00	0.49	2.41	0.40	0.02	0.13	
0	1L	-62446	9764	-1903	-2891	--	--	--	-3.12	0.22	1.00	0.49	3.00	0.33	0.05	0.10	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 29 Descrizione: Maschio murario n. 29 su Cortile
altezza calcolata: 390.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	1A	-1079	6086	178	0	--	--	--	-0.21	0.01	1.00	1.16	0.81	2.86	--	--	NON Verif.
l	1B	-13194	6086	178	0	--	--	--	-2.52	0.18	1.00	1.16	2.55	0.91	--	--	NON Verif.
l	1C	-1079	6086	-145	0	--	--	--	-0.21	0.01	1.00	1.16	0.81	2.86	--	--	
l	1D	-13194	6086	-145	0	--	--	--	-2.52	0.18	1.00	1.16	2.55	0.91	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	NON Verif.
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-4086	3969	181	0	--	--	--	-0.78	0.06	1.00	0.76	1.25	1.22	--	--	
l	1J	-10187	3969	181	0	--	--	--	-1.95	0.14	1.00	0.76	2.12	0.72	--	--	
l	1K	-4086	3969	-148	0	--	--	--	-0.78	0.06	1.00	0.76	1.25	1.22	--	--	NON Verif.
l	1L	-10187	3969	-148	0	--	--	--	-1.95	0.14	1.00	0.76	2.12	0.72	--	--	NON Verif.
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-12761	5061	1014	0	--	--	--	-1.22	0.09	1.00	0.48	1.57	0.61	--	--	
½	1B	-38536	5061	1014	0	--	--	--	-3.68	0.26	1.00	0.48	3.42	0.28	--	--	
½	1C	-12761	5061	-846	0	--	--	--	-1.22	0.09	1.00	0.48	1.57	0.61	--	--	
½	1D	-38536	5061	-846	0	--	--	--	-3.68	0.26	1.00	0.48	3.42	0.28	--	--	NON Verif.
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-19130	3106	1257	0	--	--	--	-1.83	0.13	1.00	0.30	2.03	0.29	--	--	
½	1J	-32167	3106	1257	0	--	--	--	-3.07	0.22	1.00	0.30	2.97	0.20	--	--	
½	1K	-19130	3106	-1089	0	--	--	--	-1.83	0.13	1.00	0.30	2.03	0.29	--	--	
½	1L	-32167	3106	-1089	0	--	--	--	-3.07	0.22	1.00	0.30	2.97	0.20	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-2574	8108	887	0	--	--	--	-0.49	0.04	1.00	1.55	1.03	3.01	0.00	0.97	NON Verif.
0	1B	-29814	8108	887	0	--	--	--	-5.70	0.41	1.00	1.55	4.93	0.63	0.00	0.15	NON Verif.
0	1C	-2574	8108	-838	0	--	--	--	-0.49	0.04	1.00	1.55	1.03	3.01	0.00	0.92	
0	1D	-29814	8108	-838	0	--	--	--	-5.70	0.41	1.00	1.55	4.93	0.63	0.00	0.15	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	NON Verif.
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-9361	4406	1088	0	--	--	--	-1.79	0.13	1.00	0.84	2.00	0.84	0.00	0.37	
0	1J	-23027	4406	1088	0	--	--	--	-4.40	0.31	1.00	0.84	3.96	0.43	0.00	0.20	
0	1K	-9361	4406	-1038	0	--	--	--	-1.79	0.13	1.00	0.84	2.00	0.84	0.00	0.35	
0	1L	-23027	4406	-1038	0	--	--	--	-4.40	0.31	1.00	0.84	3.96	0.43	0.00	0.19	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 30 Descrizione: Maschio murario n. 30 su Cortile
altezza calcolata: 390.00 cm

P o s	C. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	φ/φ _t /φ _b	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note			
		kg		kg * m		cm			kg/cm²	kg/cm²										
l	1A	2176	13391	422	0	NON	Verificato.	Sforzo	normale di trazione											
l	1B	-23497	13391	422	0	--	--	--	-2.23	0.16	1.00	1.27	2.33	1.09	--	--	NON Verif.			
l	1C	2176	13391	-308	0	NON	Verificato.	Sforzo	normale di trazione											
l	1D	-23497	13391	-308	0	--	--	--	-2.23	0.16	1.00	1.27	2.33	1.09	--	--	NON Verif.			
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--				
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--				
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--				
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--				
l	1I	-4334	7103	339	0	--	--	--	-0.41	0.03	1.00	0.67	0.97	1.39	--	--	NON Verif.			
l	1J	-16987	7103	339	0	--	--	--	-1.61	0.12	1.00	0.67	1.87	0.72	--	--				
l	1K	-4334	7103	-225	0	--	--	--	-0.41	0.03	1.00	0.67	0.97	1.39	--	--	NON Verif.			
l	1L	-16987	7103	-225	0	--	--	--	-1.61	0.12	1.00	0.67	1.87	0.72	--	--				
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--				
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--				
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--				
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--				
½	1A	1547	61655	1441	1365	NON	Verificato.	Sforzo	normale di trazione											
½	1B	-165767	61655	1441	621	--	--	--	-5.07	0.36	1.00	1.88	4.46	0.85	--	--				
½	1C	1547	61655	-3834	1365	NON	Verificato.	Sforzo	normale di trazione											
½	1D	-165767	61655	-3834	621	--	--	--	-5.07	0.36	1.00	1.88	4.46	0.85	--	--				
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--				
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--				
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--				
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--				
½	1I	-40858	32891	894	1120	--	--	--	-1.25	0.09	1.00	1.01	1.60	1.26	--	--	NON Verif.			
½	1J	-123361	32891	894	866	--	--	--	-3.77	0.27	1.00	1.01	3.49	0.58	--	--				
½	1K	-40858	32891	-3288	1120	--	--	--	-1.25	0.09	1.00	1.01	1.60	1.26	--	--	NON Verif.			
½	1L	-123361	32891	-3288	866	--	--	--	-3.77	0.27	1.00	1.01	3.49	0.58	--	--				
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--				
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--				
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--				
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--				
0	1A	-6338	2721	738	0	--	--	--	-0.60	0.04	1.00	0.26	1.11	0.46	0.00	0.33				
0	1B	-37800	2721	738	0	--	--	--	-3.58	0.26	1.00	0.26	3.35	0.15	0.00	0.08				
0	1C	-6338	2721	-646	0	--	--	--	-0.60	0.04	1.00	0.26	1.11	0.46	0.00	0.29				
0	1D	-37800	2721	-646	0	--	--	--	-3.58	0.26	1.00	0.26	3.35	0.15	0.00	0.07				
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00				
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00				
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00				
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00				
0	1I	-13771	1934	862	0	--	--	--	-1.31	0.09	1.00	0.18	1.64	0.22	0.00	0.19				
0	1J	-30367	1934	862	0	--	--	--	-2.88	0.21	1.00	0.18	2.82	0.13	0.00	0.10				
0	1K	-13771	1934	-770	0	--	--	--	-1.31	0.09	1.00	0.18	1.64	0.22	0.00	0.17				
0	1L	-30367	1934	-770	0	--	--	--	-2.88	0.21	1.00	0.18	2.82	0.13	0.00	0.09				
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00				
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00				
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00				
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00				

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: QM rilievo dal 28-6 Intestazione lavoro: Stato di fatto
Elem.: MASCHIO (piastra) Gruppo: 9 Tabella: Tabella muri esterni
Descrizione: Muri 2p-3p
Tipo di verifica: Stato limite
Coeff. contributo σ_n : 0.75 β , coeff. parz. sez.: 1.00
d1: 2.00 cm d2 / t: 0.1660 Effetti di d1 e d2: discorde
ea / h: 1 / 200.00 fatt. laterale di vincolo ρ : 1.00
Calcolo di ev: NON abilitato

Maschio num. 31 Descrizione: Maschio murario n. 31 su Cortile
altezza calcolata: 390.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	4964	229	270	0				NON Verificato. Sforzo normale di trazione								
l	1B	-27014	229	270	0	--	--	--	-2.87	0.20	1.00	0.02	2.81	0.02	--	--	
l	1C	4964	229	-475	0				NON Verificato. Sforzo normale di trazione								
l	1D	-27014	229	-475	0	--	--	--	-2.87	0.20	1.00	0.02	2.81	0.02	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-2853	132	341	0	--	--	--	-0.30	0.02	1.00	0.01	0.89	0.03	--	--	
l	1J	-19197	132	341	0	--	--	--	-2.04	0.15	1.00	0.01	2.19	0.01	--	--	
l	1K	-2853	132	-545	0	--	--	--	-0.30	0.02	1.00	0.01	0.89	0.03	--	--	
l	1L	-19197	132	-545	0	--	--	--	-2.04	0.15	1.00	0.01	2.19	0.01	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-17233	25467	2336	-914	--	--	--	-0.55	0.04	1.00	0.81	1.07	1.51	--	--	NON Verif.
½	1B	-124155	25467	2336	450	--	--	--	-3.94	0.28	1.00	0.81	3.62	0.45	--	--	
½	1C	-17233	25467	-3311	-914	--	--	--	-0.55	0.04	1.00	0.81	1.07	1.51	--	--	NON Verif.
½	1D	-124155	25467	-3311	450	--	--	--	-3.94	0.28	1.00	0.81	3.62	0.45	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-42677	13460	2850	-597	--	--	--	-1.35	0.10	1.00	0.43	1.68	0.51	--	--	
½	1J	-98711	13460	2850	133	--	--	--	-3.13	0.22	1.00	0.43	3.01	0.28	--	--	
½	1K	-42677	13460	-3824	-597	--	--	--	-1.35	0.10	1.00	0.43	1.68	0.51	--	--	
½	1L	-98711	13460	-3824	133	--	--	--	-3.13	0.22	1.00	0.43	3.01	0.28	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-5547	1953	-75	0	--	--	--	-0.90	0.06	1.00	0.32	1.33	0.47	0.00	0.04	
0	1B	-16509	1953	-75	0	--	--	--	-2.67	0.19	1.00	0.32	2.66	0.24	0.00	0.02	
0	1C	-5547	1953	-164	0	--	--	--	-0.90	0.06	1.00	0.32	1.33	0.47	0.00	0.09	
0	1D	-16509	1953	-164	0	--	--	--	-2.67	0.19	1.00	0.32	2.66	0.24	0.00	0.03	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-8294	1268	-95	0	--	--	--	-1.34	0.10	1.00	0.20	1.67	0.25	0.00	0.03	
0	1J	-13762	1268	-95	0	--	--	--	-2.22	0.16	1.00	0.20	2.33	0.18	0.00	0.02	
0	1K	-8294	1268	-144	0	--	--	--	-1.34	0.10	1.00	0.20	1.67	0.25	0.00	0.05	
0	1L	-13762	1268	-144	0	--	--	--	-2.22	0.16	1.00	0.20	2.33	0.18	0.00	0.03	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 32 Descrizione: Maschio murario n. 32 su Cortile
altezza calcolata: 390.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-937	3555	1050	-55	--	--	--	-0.10	0.01	1.00	0.37	0.73	1.01	--	--	NON Verif.
l	1B	-20288	3555	1050	-642	--	--	--	-2.12	0.15	1.00	0.37	2.25	0.33	--	--	NON Verif.
l	1C	-937	3555	-1003	-55	--	--	--	-0.10	0.01	1.00	0.37	0.73	1.01	--	--	
l	1D	-20288	3555	-1003	-642	--	--	--	-2.12	0.15	1.00	0.37	2.25	0.33	--	--	NON Verif.
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-5223	3066	970	-92	--	--	--	-0.54	0.04	1.00	0.32	1.07	0.60	--	--	
l	1J	-16002	3066	970	-605	--	--	--	-1.67	0.12	1.00	0.32	1.91	0.33	--	--	
l	1K	-5223	3066	-923	-92	--	--	--	-0.54	0.04	1.00	0.32	1.07	0.60	--	--	
l	1L	-16002	3066	-923	-605	--	--	--	-1.67	0.12	1.00	0.32	1.91	0.33	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-13312	15199	1563	11	--	--	--	-0.69	0.05	1.00	0.79	1.18	1.34	--	--	NON Verif.
½	1B	-74597	15199	1563	-2409	--	--	--	-3.89	0.28	1.00	0.79	3.58	0.44	--	--	NON Verif.
½	1C	-13312	15199	-1669	11	--	--	--	-0.69	0.05	1.00	0.79	1.18	1.34	--	--	
½	1D	-74597	15199	-1669	-2409	--	--	--	-3.89	0.28	1.00	0.79	3.58	0.44	--	--	NON Verif.
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-27437	9166	1650	-596	--	--	--	-1.43	0.10	1.00	0.48	1.73	0.55	--	--	
½	1J	-60473	9166	1650	-1803	--	--	--	-3.15	0.23	1.00	0.48	3.02	0.32	--	--	
½	1K	-27437	9166	-1757	-596	--	--	--	-1.43	0.10	1.00	0.48	1.73	0.55	--	--	
½	1L	-60473	9166	-1757	-1803	--	--	--	-3.15	0.23	1.00	0.48	3.02	0.32	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-10939	6741	994	411	--	--	--	-1.14	0.08	1.00	0.70	1.52	0.93	0.06	0.27	NON Verif.
0	1B	-30836	6741	994	2296	--	--	--	-3.21	0.23	1.00	0.70	3.07	0.46	0.16	0.12	
0	1C	-10939	6741	-910	411	--	--	--	-1.14	0.08	1.00	0.70	1.52	0.93	0.06	0.25	
0	1D	-30836	6741	-910	2296	--	--	--	-3.21	0.23	1.00	0.70	3.07	0.46	0.16	0.11	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-14911	5229	1011	630	--	--	--	-1.55	0.11	1.00	0.55	1.83	0.60	0.07	0.21	
0	1J	-26864	5229	1011	2077	--	--	--	-2.80	0.20	1.00	0.55	2.76	0.39	0.16	0.13	
0	1K	-14911	5229	-927	630	--	--	--	-1.55	0.11	1.00	0.55	1.83	0.60	0.07	0.19	
0	1L	-26864	5229	-927	2077	--	--	--	-2.80	0.20	1.00	0.55	2.76	0.39	0.16	0.12	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 33 Descrizione: Maschio murario n. 33 su Cortile
altezza calcolata: 390.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	1A	-7736	14618	-126	-29	--	--	--	-0.82	0.06	1.00	1.54	1.27	2.43	--	--	NON Verif.
l	1B	-20801	14618	-126	-423	--	--	--	-2.20	0.16	1.00	1.54	2.31	1.34	--	--	NON Verif.
l	1C	-7736	14618	-1672	-29	--	--	--	-0.82	0.06	1.00	1.54	1.27	2.43	--	--	NON Verif.
l	1D	-20801	14618	-1672	-423	--	--	--	-2.20	0.16	1.00	1.54	2.31	1.34	--	--	NON Verif.
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-10839	8630	-114	-127	--	--	--	-1.14	0.08	1.00	0.91	1.52	1.20	--	--	NON Verif.
l	1J	-17698	8630	-114	-325	--	--	--	-1.87	0.13	1.00	0.91	2.06	0.88	--	--	
l	1K	-10839	8630	-1683	-127	--	--	--	-1.14	0.08	1.00	0.91	1.52	1.20	--	--	NON Verif.
l	1L	-17698	8630	-1683	-325	--	--	--	-1.87	0.13	1.00	0.91	2.06	0.88	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-18739	13328	-438	-1152	--	--	--	-0.99	0.07	1.00	0.70	1.40	1.00	--	--	NON Verif.
½	1B	-77051	13328	-438	913	--	--	--	-4.07	0.29	1.00	0.70	3.71	0.38	--	--	
½	1C	-18739	13328	-1395	-1152	--	--	--	-0.99	0.07	1.00	0.70	1.40	1.00	--	--	NON Verif.
½	1D	-77051	13328	-1395	913	--	--	--	-4.07	0.29	1.00	0.70	3.71	0.38	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-30339	7781	-396	-428	--	--	--	-1.60	0.11	1.00	0.41	1.86	0.44	--	--	
½	1J	-65452	7781	-396	189	--	--	--	-3.46	0.25	1.00	0.41	3.25	0.25	--	--	
½	1K	-30339	7781	-1437	-428	--	--	--	-1.60	0.11	1.00	0.41	1.86	0.44	--	--	
½	1L	-65452	7781	-1437	189	--	--	--	-3.46	0.25	1.00	0.41	3.25	0.25	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-1106	6814	1130	-751	--	--	--	-0.12	0.01	0.50	0.72	0.84	3.45	1.07	2.79	NON Verif.
eb	eccess.																
0	1B	-52653	6814	1130	1047	--	--	--	-5.56	0.40	1.00	0.72	4.83	0.30	0.06	0.11	
0	1C	-1106	6814	416	-751	--	--	--	-0.12	0.01	0.50	0.72	0.84	3.45	1.07	1.03	NON Verif.
eb	eccess.																
0	1D	-52653	6814	416	1047	--	--	--	-5.56	0.40	1.00	0.72	4.83	0.30	0.06	0.04	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-13030	3919	1097	-451	--	--	--	-1.38	0.10	1.00	0.41	1.69	0.49	0.06	0.26	
0	1J	-40729	3919	1097	746	--	--	--	-4.30	0.31	1.00	0.41	3.89	0.21	0.04	0.11	
0	1K	-13030	3919	448	-451	--	--	--	-1.38	0.10	1.00	0.41	1.69	0.49	0.06	0.11	
0	1L	-40729	3919	448	746	--	--	--	-4.30	0.31	1.00	0.41	3.89	0.21	0.04	0.05	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 34 Descrizione: Maschio murario n. 34 su Cortile
altezza calcolata: 390.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	1A	-8665	13845	-688	104	--	--	--	-1.01	0.07	1.00	1.62	1.42	2.28	--	--	NON Verif.
l	1B	-19744	13845	-688	-318	--	--	--	-2.30	0.16	1.00	1.62	2.39	1.35	--	--	NON Verif.
l	1C	-8665	13845	-1266	104	--	--	--	-1.01	0.07	1.00	1.62	1.42	2.28	--	--	NON Verif.
l	1D	-19744	13845	-1266	-318	--	--	--	-2.30	0.16	1.00	1.62	2.39	1.35	--	--	NON Verif.
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-10248	7155	-663	-35	--	--	--	-1.20	0.09	1.00	0.84	1.56	1.07	--	--	NON Verif.
l	1J	-18160	7155	-663	-179	--	--	--	-2.12	0.15	1.00	0.84	2.25	0.74	--	--	
l	1K	-10248	7155	-1291	-35	--	--	--	-1.20	0.09	1.00	0.84	1.56	1.07	--	--	NON Verif.
l	1L	-18160	7155	-1291	-179	--	--	--	-2.12	0.15	1.00	0.84	2.25	0.74	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-19384	12763	140	-345	--	--	--	-1.13	0.08	1.00	0.74	1.51	0.99	--	--	
½	1B	-78303	12763	140	203	--	--	--	-4.57	0.33	1.00	0.74	4.09	0.36	--	--	
½	1C	-19384	12763	-1741	-345	--	--	--	-1.13	0.08	1.00	0.74	1.51	0.99	--	--	
½	1D	-78303	12763	-1741	203	--	--	--	-4.57	0.33	1.00	0.74	4.09	0.36	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-29997	7096	290	-80	--	--	--	-1.75	0.13	1.00	0.41	1.97	0.42	--	--	
½	1J	-67690	7096	290	-62	--	--	--	-3.95	0.28	1.00	0.41	3.62	0.23	--	--	
½	1K	-29997	7096	-1891	-80	--	--	--	-1.75	0.13	1.00	0.41	1.97	0.42	--	--	
½	1L	-67690	7096	-1891	-62	--	--	--	-3.95	0.28	1.00	0.41	3.62	0.23	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-2007	7447	1366	-363	--	--	--	-0.23	0.02	1.00	0.87	0.84	2.08	0.32	1.88	NON Verif.
0	1B	-52088	7447	1366	454	--	--	--	-6.08	0.43	1.00	0.87	5.22	0.33	0.03	0.14	
0	1C	-2007	7447	130	-363	--	--	--	-0.23	0.02	1.00	0.87	0.84	2.08	0.32	0.18	NON Verif.
0	1D	-52088	7447	130	454	--	--	--	-6.08	0.43	1.00	0.87	5.22	0.33	0.03	0.01	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-13854	4386	1505	-386	--	--	--	-1.62	0.12	1.00	0.51	1.87	0.55	0.06	0.34	
0	1J	-40241	4386	1505	477	--	--	--	-4.70	0.34	1.00	0.51	4.18	0.24	0.03	0.17	
0	1K	-13854	4386	-8	-386	--	--	--	-1.62	0.12	1.00	0.51	1.87	0.55	0.06	0.00	
0	1L	-40241	4386	-8	477	--	--	--	-4.70	0.34	1.00	0.51	4.18	0.24	0.03	0.00	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 35 Descrizione: Maschio murario n. 35 su Cortile
altezza calcolata: 390.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	1A	-5050	4373	18	0	--	--	--	-1.20	0.09	1.00	1.04	1.56	1.33	--	--	NON Verif.
l	1B	-2125	4373	18	0	--	--	--	-0.50	0.04	1.00	1.04	1.04	2.00	--	--	NON Verif.
l	1C	-5050	4373	-242	0	--	--	--	-1.20	0.09	1.00	1.04	1.56	1.33	--	--	NON Verif.
l	1D	-2125	4373	-242	0	--	--	--	-0.50	0.04	1.00	1.04	1.04	2.00	--	--	NON Verif.
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-3643	2686	97	0	--	--	--	-0.86	0.06	1.00	0.64	1.31	0.97	--	--	
l	1J	-3532	2686	97	0	--	--	--	-0.84	0.06	1.00	0.64	1.29	0.99	--	--	
l	1K	-3643	2686	-321	0	--	--	--	-0.86	0.06	1.00	0.64	1.31	0.97	--	--	
l	1L	-3532	2686	-321	0	--	--	--	-0.84	0.06	1.00	0.64	1.29	0.99	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-13539	9143	874	0	--	--	--	-1.20	0.09	1.00	0.81	1.56	1.04	--	--	NON Verif.
½	1B	-40449	9143	874	0	--	--	--	-3.59	0.26	1.00	0.81	3.35	0.48	--	--	
½	1C	-13539	9143	-1006	0	--	--	--	-1.20	0.09	1.00	0.81	1.56	1.04	--	--	NON Verif.
½	1D	-40449	9143	-1006	0	--	--	--	-3.59	0.26	1.00	0.81	3.35	0.48	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-17411	6393	1181	0	--	--	--	-1.55	0.11	1.00	0.57	1.82	0.62	--	--	
½	1J	-36577	6393	1181	0	--	--	--	-3.25	0.23	1.00	0.57	3.10	0.37	--	--	
½	1K	-17411	6393	-1312	0	--	--	--	-1.55	0.11	1.00	0.57	1.82	0.62	--	--	
½	1L	-36577	6393	-1312	0	--	--	--	-3.25	0.23	1.00	0.57	3.10	0.37	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-6890	5911	1028	0	--	--	--	-1.22	0.09	1.00	1.05	1.58	1.33	0.00	0.45	NON Verif.
0	1B	-32064	5911	1028	0	--	--	--	-5.70	0.41	1.00	1.05	4.93	0.43	0.00	0.17	
0	1C	-6890	5911	-399	0	--	--	--	-1.22	0.09	1.00	1.05	1.58	1.33	0.00	0.17	NON Verif.
0	1D	-32064	5911	-399	0	--	--	--	-5.70	0.41	1.00	1.05	4.93	0.43	0.00	0.06	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-8939	4008	1166	0	--	--	--	-1.59	0.11	1.00	0.71	1.85	0.77	0.00	0.41	
0	1J	-30015	4008	1166	0	--	--	--	-5.33	0.38	1.00	0.71	4.66	0.31	0.00	0.19	
0	1K	-8939	4008	-537	0	--	--	--	-1.59	0.11	1.00	0.71	1.85	0.77	0.00	0.19	
0	1L	-30015	4008	-537	0	--	--	--	-5.33	0.38	1.00	0.71	4.66	0.31	0.00	0.09	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 36 Descrizione: Maschio murario n. 36 su Cortile
altezza calcolata: 390.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	1A	-24779	2131	51	-758	--	--	--	-1.84	0.13	1.00	0.16	2.04	0.16	--	--	
l	1B	-39446	2131	51	-1390	--	--	--	-2.93	0.21	1.00	0.16	2.86	0.11	--	--	
l	1C	-24779	2131	-1793	-758	--	--	--	-1.84	0.13	1.00	0.16	2.04	0.16	--	--	
l	1D	-39446	2131	-1793	-1390	--	--	--	-2.93	0.21	1.00	0.16	2.86	0.11	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-22876	2455	-297	-690	--	--	--	-1.70	0.12	1.00	0.18	1.94	0.19	--	--	
l	1J	-41349	2455	-297	-1458	--	--	--	-3.07	0.22	1.00	0.18	2.97	0.12	--	--	
l	1K	-22876	2455	-1446	-690	--	--	--	-1.70	0.12	1.00	0.18	1.94	0.19	--	--	
l	1L	-41349	2455	-1446	-1458	--	--	--	-3.07	0.22	1.00	0.18	2.97	0.12	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-27682	4323	1814	-709	--	--	--	-2.11	0.15	1.00	0.33	2.25	0.29	--	--	
½	1B	-54124	4323	1814	4365	--	--	--	-4.13	0.30	1.00	0.33	3.76	0.18	--	--	
½	1C	-27682	4323	-1950	-709	--	--	--	-2.11	0.15	1.00	0.33	2.25	0.29	--	--	
½	1D	-54124	4323	-1950	4365	--	--	--	-4.13	0.30	1.00	0.33	3.76	0.18	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-24043	4607	1026	-1449	--	--	--	-1.84	0.13	1.00	0.35	2.04	0.35	--	--	
½	1J	-57763	4607	1026	5105	--	--	--	-4.41	0.32	1.00	0.35	3.97	0.18	--	--	
½	1K	-24043	4607	-1162	-1449	--	--	--	-1.84	0.13	1.00	0.35	2.04	0.35	--	--	
½	1L	-57763	4607	-1162	5105	--	--	--	-4.41	0.32	1.00	0.35	3.97	0.18	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-32277	4533	2788	-157	--	--	--	-2.47	0.18	1.00	0.35	2.51	0.28	0.01	0.31	
0	1B	-55653	4533	2788	-145	--	--	--	-4.25	0.30	1.00	0.35	3.85	0.18	0.00	0.22	
0	1C	-32277	4533	-1547	-157	--	--	--	-2.47	0.18	1.00	0.35	2.51	0.28	0.01	0.17	
0	1D	-55653	4533	-1547	-145	--	--	--	-4.25	0.30	1.00	0.35	3.85	0.18	0.00	0.12	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-29350	5011	1877	13	--	--	--	-2.24	0.16	1.00	0.38	2.34	0.33	0.00	0.23	
0	1J	-58580	5011	1877	-316	--	--	--	-4.47	0.32	1.00	0.38	4.02	0.19	0.01	0.15	
0	1K	-29350	5011	-636	13	--	--	--	-2.24	0.16	1.00	0.38	2.34	0.33	0.00	0.08	
0	1L	-58580	5011	-636	-316	--	--	--	-4.47	0.32	1.00	0.38	4.02	0.19	0.01	0.05	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 37 Descrizione: Maschio murario n. 37 Su Via dei Quartieri
altezza calcolata: 390.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	1815	39986	-1614	-3697	NON	Verificato.	Sforzo	normale di trazione								
l	1B	-71946	39986	-1614	2729	--	--	--	-2.96	0.21	1.00	1.65	2.88	1.14	--	--	NON Verif.
l	1C	1815	39986	-4960	-3697	NON	Verificato.	Sforzo	normale di trazione								
l	1D	-71946	39986	-4960	2729	--	--	--	-2.96	0.21	1.00	1.65	2.88	1.14	--	--	NON Verif.
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	3411	40736	-2127	-4581	NON	Verificato.	Sforzo	normale di trazione								
l	1J	-73542	40736	-2127	3613	--	--	--	-3.03	0.22	1.00	1.68	2.93	1.14	--	--	NON Verif.
l	1K	3411	40736	-4447	-4581	NON	Verificato.	Sforzo	normale di trazione								
l	1L	-73542	40736	-4447	3613	--	--	--	-3.03	0.22	1.00	1.68	2.93	1.14	--	--	NON Verif.
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-67478	20993	-1409	-10896	--	--	--	-1.39	0.10	1.00	0.43	1.70	0.51	--	--	
½	1B	-118037	20993	-1409	5499	--	--	--	-2.43	0.17	1.00	0.43	2.48	0.35	--	--	
½	1C	-67478	20993	-6599	-10896	--	--	--	-1.39	0.10	1.00	0.43	1.70	0.51	--	--	
½	1D	-118037	20993	-6599	5499	--	--	--	-2.43	0.17	1.00	0.43	2.48	0.35	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-66116	21552	-2329	-12338	--	--	--	-1.36	0.10	1.00	0.44	1.68	0.53	--	--	
½	1J	-119400	21552	-2329	6941	--	--	--	-2.46	0.18	1.00	0.44	2.50	0.35	--	--	
½	1K	-66116	21552	-5678	-12338	--	--	--	-1.36	0.10	1.00	0.44	1.68	0.53	--	--	
½	1L	-119400	21552	-5678	6941	--	--	--	-2.46	0.18	1.00	0.44	2.50	0.35	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-38401	12039	6957	-1348	--	--	--	-1.58	0.11	1.00	0.50	1.85	0.54	0.02	0.57	
0	1B	-70532	12039	6957	-2565	--	--	--	-2.90	0.21	1.00	0.50	2.84	0.35	0.03	0.36	
0	1C	-38401	12039	-1166	-1348	--	--	--	-1.58	0.11	1.00	0.50	1.85	0.54	0.02	0.10	
0	1D	-70532	12039	-1166	-2565	--	--	--	-2.90	0.21	1.00	0.50	2.84	0.35	0.03	0.06	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-37601	12426	5630	-695	--	--	--	-1.55	0.11	1.00	0.51	1.82	0.56	0.01	0.47	
0	1J	-71332	12426	5630	-3218	--	--	--	-2.94	0.21	1.00	0.51	2.86	0.36	0.04	0.29	
0	1K	-37601	12426	160	-695	--	--	--	-1.55	0.11	1.00	0.51	1.82	0.56	0.01	0.01	
0	1L	-71332	12426	160	-3218	--	--	--	-2.94	0.21	1.00	0.51	2.86	0.36	0.04	0.01	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 38 Descrizione: Maschio murario n. 38 su via dei Quartieri
altezza calcolata: 390.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-869	35244	-251	-52	--	--	--	-0.06	0.00	1.00	2.40	0.70	6.82	--	--	NON Verif.
l	1B	-45937	35244	-251	-775	--	--	--	-3.13	0.22	1.00	2.40	3.01	1.60	--	--	NON Verif.
l	1C	-869	35244	-2281	-52	--	--	--	-0.06	0.00	1.00	2.40	0.70	6.82	--	--	NON Verif.
l	1D	-45937	35244	-2281	-775	--	--	--	-3.13	0.22	1.00	2.40	3.01	1.60	--	--	NON Verif.
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-406	36828	-683	-355	--	--	--	-0.03	0.00	1.00	2.51	0.68	7.38	--	--	NON Verif.
l	1J	-46400	36828	-683	-473	--	--	--	-3.16	0.23	1.00	2.51	3.03	1.66	--	--	NON Verif.
l	1K	-406	36828	-1849	-355	--	--	--	-0.03	0.00	1.00	2.51	0.68	7.38	--	--	NON Verif.
l	1L	-46400	36828	-1849	-473	--	--	--	-3.16	0.23	1.00	2.51	3.03	1.66	--	--	NON Verif.
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-36078	10597	-1174	1766	--	--	--	-1.23	0.09	1.00	0.36	1.58	0.46	--	--	
½	1B	-89601	10597	-1174	-3581	--	--	--	-3.05	0.22	1.00	0.36	2.95	0.24	--	--	
½	1C	-36078	10597	-3737	1766	--	--	--	-1.23	0.09	1.00	0.36	1.58	0.46	--	--	
½	1D	-89601	10597	-3737	-3581	--	--	--	-3.05	0.22	1.00	0.36	2.95	0.24	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-34188	10680	-1693	1156	--	--	--	-1.17	0.08	1.00	0.36	1.53	0.47	--	--	
½	1J	-91491	10680	-1693	-2970	--	--	--	-3.12	0.22	1.00	0.36	3.00	0.24	--	--	
½	1K	-34188	10680	-3218	1156	--	--	--	-1.17	0.08	1.00	0.36	1.53	0.47	--	--	
½	1L	-91491	10680	-3218	-2970	--	--	--	-3.12	0.22	1.00	0.36	3.00	0.24	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-28689	5947	4290	-780	--	--	--	-1.96	0.14	1.00	0.41	2.13	0.38	0.03	0.49	
0	1B	-43921	5947	4290	-1482	--	--	--	-2.99	0.21	1.00	0.41	2.91	0.28	0.04	0.36	
0	1C	-28689	5947	81	-780	--	--	--	-1.96	0.14	1.00	0.41	2.13	0.38	0.03	0.01	
0	1D	-43921	5947	81	-1482	--	--	--	-2.99	0.21	1.00	0.41	2.91	0.28	0.04	0.01	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-29569	6049	3391	-438	--	--	--	-2.02	0.14	1.00	0.41	2.17	0.38	0.02	0.38	
0	1J	-43041	6049	3391	-1824	--	--	--	-2.93	0.21	1.00	0.41	2.86	0.29	0.06	0.29	
0	1K	-29569	6049	980	-438	--	--	--	-2.02	0.14	1.00	0.41	2.17	0.38	0.02	0.11	
0	1L	-43041	6049	980	-1824	--	--	--	-2.93	0.21	1.00	0.41	2.86	0.29	0.06	0.08	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 39 Descrizione: Maschio murario n. 39 su via dei Quartieri
altezza calcolata: 390.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-179	39845	1735	6381	--	--	--	-0.01	0.00	1.00	3.17	0.67	9.47	--	--	NON Verif.
l	1B	-47519	39845	1735	-7071	--	--	--	-3.79	0.27	1.00	3.17	3.50	1.81	--	--	NON Verif.
l	1C	-179	39845	-10641	6381	--	--	--	-0.01	0.00	1.00	3.17	0.67	9.47	--	--	NON Verif.
l	1D	-47519	39845	-10641	-7071	--	--	--	-3.79	0.27	1.00	3.17	3.50	1.81	--	--	NON Verif.
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	1490	42173	11	6372	NON Verificato. Sforzo normale di trazione											
l	1J	-49188	42173	11	-7062	--	--	--	-3.92	0.28	1.00	3.36	3.60	1.87	--	--	NON Verif.
l	1K	1490	42173	-8917	6372	NON Verificato. Sforzo normale di trazione											
l	1L	-49188	42173	-8917	-7062	--	--	--	-3.92	0.28	1.00	3.36	3.60	1.87	--	--	NON Verif.
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-21794	7642	1444	-2517	--	--	--	-0.87	0.06	1.00	0.30	1.31	0.46	--	--	
½	1B	-99884	7642	1444	-1799	--	--	--	-3.98	0.28	1.00	0.30	3.64	0.17	--	--	
½	1C	-21794	7642	-8313	-2517	--	--	--	-0.87	0.06	1.00	0.30	1.31	0.46	--	--	
½	1D	-99884	7642	-8313	-1799	--	--	--	-3.98	0.28	1.00	0.30	3.64	0.17	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-19412	8126	-675	-3412	--	--	--	-0.77	0.06	1.00	0.32	1.24	0.52	--	--	
½	1J	-102266	8126	-675	-904	--	--	--	-4.07	0.29	1.00	0.32	3.72	0.17	--	--	
½	1K	-19412	8126	-6194	-3412	--	--	--	-0.77	0.06	1.00	0.32	1.24	0.52	--	--	
½	1L	-102266	8126	-6194	-904	--	--	--	-4.07	0.29	1.00	0.32	3.72	0.17	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-31345	4766	9051	42	--	--	--	-2.50	0.18	1.00	0.38	2.53	0.30	0.00	1.00	NON Verif.
0	1B	-37854	4766	9051	-965	--	--	--	-3.02	0.22	1.00	0.38	2.92	0.26	0.04	0.88	
0	1C	-31345	4766	-2247	42	--	--	--	-2.50	0.18	1.00	0.38	2.53	0.30	0.00	0.25	
0	1D	-37854	4766	-2247	-965	--	--	--	-3.02	0.22	1.00	0.38	2.92	0.26	0.04	0.22	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-32051	5073	6383	-500	--	--	--	-2.55	0.18	1.00	0.40	2.58	0.31	0.02	0.69	
0	1J	-37147	5073	6383	-422	--	--	--	-2.96	0.21	1.00	0.40	2.88	0.28	0.02	0.63	
0	1K	-32051	5073	422	-500	--	--	--	-2.55	0.18	1.00	0.40	2.58	0.31	0.02	0.05	
0	1L	-37147	5073	422	-422	--	--	--	-2.96	0.21	1.00	0.40	2.88	0.28	0.02	0.04	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 40 Descrizione: Maschio murario n. 40 su via dei quartieri
altezza calcolata: 390.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	1A	-5311	33204	1956	-4249	--	--	--	-0.33	0.02	1.00	2.06	0.91	4.54	--	--	NON Verif.
l	1B	-34407	33204	1956	2134	--	--	--	-2.13	0.15	1.00	2.06	2.26	1.82	--	--	NON Verif.
l	1C	-5311	33204	-3232	-4249	--	--	--	-0.33	0.02	1.00	2.06	0.91	4.54	--	--	NON Verif.
l	1D	-34407	33204	-3232	2134	--	--	--	-2.13	0.15	1.00	2.06	2.26	1.82	--	--	NON Verif.
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-4288	35246	960	-4908	--	--	--	-0.27	0.02	1.00	2.18	0.86	5.08	--	--	NON Verif.
l	1J	-35430	35246	960	2794	--	--	--	-2.19	0.16	1.00	2.18	2.31	1.89	--	--	NON Verif.
l	1K	-4288	35246	-2236	-4908	--	--	--	-0.27	0.02	1.00	2.18	0.86	5.08	--	--	NON Verif.
l	1L	-35430	35246	-2236	2794	--	--	--	-2.19	0.16	1.00	2.18	2.31	1.89	--	--	NON Verif.
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-5439	13562	1205	364	--	--	--	-0.17	0.01	1.00	0.42	0.79	1.07	--	--	NON Verif.
½	1B	-112915	13562	1205	-5429	--	--	--	-3.50	0.25	1.00	0.42	3.28	0.26	--	--	
½	1C	-5439	13562	-1475	364	--	--	--	-0.17	0.01	1.00	0.42	0.79	1.07	--	--	NON Verif.
½	1D	-112915	13562	-1475	-5429	--	--	--	-3.50	0.25	1.00	0.42	3.28	0.26	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-2028	14358	809	-278	--	--	--	-0.06	0.00	1.00	0.44	0.71	1.26	--	--	NON Verif.
½	1J	-116327	14358	809	-4787	--	--	--	-3.60	0.26	1.00	0.44	3.36	0.26	--	--	
½	1K	-2028	14358	-1079	-278	--	--	--	-0.06	0.00	1.00	0.44	0.71	1.26	--	--	NON Verif.
½	1L	-116327	14358	-1079	-4787	--	--	--	-3.60	0.26	1.00	0.44	3.36	0.26	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-31144	6925	1657	-564	--	--	--	-1.93	0.14	1.00	0.43	2.11	0.41	0.02	0.17	
0	1B	-38784	6925	1657	-353	--	--	--	-2.40	0.17	1.00	0.43	2.46	0.35	0.01	0.15	
0	1C	-31144	6925	452	-564	--	--	--	-1.93	0.14	1.00	0.43	2.11	0.41	0.02	0.05	
0	1D	-38784	6925	452	-353	--	--	--	-2.40	0.17	1.00	0.43	2.46	0.35	0.01	0.04	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-31694	7391	1543	-567	--	--	--	-1.96	0.14	1.00	0.46	2.13	0.43	0.02	0.16	
0	1J	-38235	7391	1543	-350	--	--	--	-2.37	0.17	1.00	0.46	2.44	0.38	0.01	0.14	
0	1K	-31694	7391	567	-567	--	--	--	-1.96	0.14	1.00	0.46	2.13	0.43	0.02	0.06	
0	1L	-38235	7391	567	-350	--	--	--	-2.37	0.17	1.00	0.46	2.44	0.38	0.01	0.05	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 41 Descrizione: Maschio murario n. 41 su via dei quartieri
altezza calcolata: 390.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	436	13224	750													
l	1B	-19598	13224	750	0	NON Verificato.	Sforzo	normale di trazione									
					0	--	--	--	-2.09	0.15	1.00	1.41	2.23	1.27	--	--	NON Verif.
l	1C	436	13224	-683	0	NON Verificato.	Sforzo	normale di trazione									
l	1D	-19598	13224	-683	0	--	--	--	-2.09	0.15	1.00	1.41	2.23	1.27	--	--	NON Verif.
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	803	14602	432	0	NON Verificato.	Sforzo	normale di trazione									
l	1J	-19965	14602	432	0	--	--	--	-2.13	0.15	1.00	1.56	2.26	1.38	--	--	NON Verif.
l	1K	803	14602	-365	0	NON Verificato.	Sforzo	normale di trazione									
l	1L	-19965	14602	-365	0	--	--	--	-2.13	0.15	1.00	1.56	2.26	1.38	--	--	NON Verif.
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-66	3214	1886	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.17	0.66	0.52	--	--	
½	1B	-59238	3214	1886	0	--	--	--	-3.16	0.23	1.00	0.17	3.03	0.11	--	--	
½	1C	-66	3214	-2000	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.17	0.66	0.52	--	--	
½	1D	-59238	3214	-2000	0	--	--	--	-3.16	0.23	1.00	0.17	3.03	0.11	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	1575	3851	1234	0	NON Verificato.	Sforzo	normale di trazione									
½	1J	-60879	3851	1234	0	--	--	--	-3.25	0.23	1.00	0.21	3.10	0.13	--	--	
½	1K	1575	3851	-1348	0	NON Verificato.	Sforzo	normale di trazione									
½	1L	-60879	3851	-1348	0	--	--	--	-3.25	0.23	1.00	0.21	3.10	0.13	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-11390	1916	1147	0	--	--	--	-1.21	0.09	1.00	0.20	1.57	0.26	0.00	0.31	
0	1B	-25996	1916	1147	0	--	--	--	-2.77	0.20	1.00	0.20	2.74	0.15	0.00	0.16	
0	1C	-11390	1916	-863	0	--	--	--	-1.21	0.09	1.00	0.20	1.57	0.26	0.00	0.23	
0	1D	-25996	1916	-863	0	--	--	--	-2.77	0.20	1.00	0.20	2.74	0.15	0.00	0.12	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-11725	2225	833	0	--	--	--	-1.25	0.09	1.00	0.24	1.60	0.30	0.00	0.22	
0	1J	-25661	2225	833	0	--	--	--	-2.74	0.20	1.00	0.24	2.71	0.17	0.00	0.12	
0	1K	-11725	2225	-549	0	--	--	--	-1.25	0.09	1.00	0.24	1.60	0.30	0.00	0.14	
0	1L	-25661	2225	-549	0	--	--	--	-2.74	0.20	1.00	0.24	2.71	0.17	0.00	0.08	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 42 Descrizione: Maschio murario n. 42
altezza calcolata: 390.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-6410	1775	2011	-1268	--	--	--	-0.56	0.04	1.00	0.15	1.08	0.29	--	--	
l	1B	-17538	1775	2011	-163	--	--	--	-1.52	0.11	1.00	0.15	1.80	0.17	--	--	
l	1C	-6410	1775	-2153	-1268	--	--	--	-0.56	0.04	1.00	0.15	1.08	0.29	--	--	
l	1D	-17538	1775	-2153	-163	--	--	--	-1.52	0.11	1.00	0.15	1.80	0.17	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-9135	1356	950	-985	--	--	--	-0.79	0.06	1.00	0.12	1.26	0.19	--	--	
l	1J	-14813	1356	950	-447	--	--	--	-1.29	0.09	1.00	0.12	1.63	0.15	--	--	
l	1K	-9135	1356	-1092	-985	--	--	--	-0.79	0.06	1.00	0.12	1.26	0.19	--	--	
l	1L	-14813	1356	-1092	-447	--	--	--	-1.29	0.09	1.00	0.12	1.63	0.15	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-15303	2025	129	364	--	--	--	-1.52	0.11	1.00	0.20	1.80	0.22	--	--	
½	1B	-16213	2025	129	266	--	--	--	-1.61	0.11	1.00	0.20	1.87	0.22	--	--	
½	1C	-15303	2025	-478	364	--	--	--	-1.52	0.11	1.00	0.20	1.80	0.22	--	--	
½	1D	-16213	2025	-478	266	--	--	--	-1.61	0.11	1.00	0.20	1.87	0.22	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-15505	1253	-16	329	--	--	--	-1.54	0.11	1.00	0.12	1.81	0.14	--	--	
½	1J	-16011	1253	-16	302	--	--	--	-1.59	0.11	1.00	0.12	1.85	0.13	--	--	
½	1K	-15505	1253	-333	329	--	--	--	-1.54	0.11	1.00	0.12	1.81	0.14	--	--	
½	1L	-16011	1253	-333	302	--	--	--	-1.59	0.11	1.00	0.12	1.85	0.13	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-16097	1645	311	-1251	--	--	--	-1.30	0.09	1.00	0.13	1.64	0.16	0.11	0.05	
0	1B	-21132	1645	311	-763	--	--	--	-1.71	0.12	1.00	0.13	1.94	0.14	0.05	0.04	
0	1C	-16097	1645	-193	-1251	--	--	--	-1.30	0.09	1.00	0.13	1.64	0.16	0.11	0.03	
0	1D	-21132	1645	-193	-763	--	--	--	-1.71	0.12	1.00	0.13	1.94	0.14	0.05	0.03	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-17297	1003	207	-1146	--	--	--	-1.40	0.10	1.00	0.08	1.71	0.09	0.10	0.03	
0	1J	-19931	1003	207	-868	--	--	--	-1.61	0.11	1.00	0.08	1.87	0.09	0.07	0.03	
0	1K	-17297	1003	-89	-1146	--	--	--	-1.40	0.10	1.00	0.08	1.71	0.09	0.10	0.01	
0	1L	-19931	1003	-89	-868	--	--	--	-1.61	0.11	1.00	0.08	1.87	0.09	0.07	0.01	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 43 Descrizione: Maschio murario n. 43 su via san Domenico
altezza calcolata: 390.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-11460	5592	551	-1330	--	--	--	-0.82	0.06	1.00	0.40	1.27	0.63	--	--	
l	1B	-15267	5592	551	-2317	--	--	--	-1.09	0.08	1.00	0.40	1.48	0.54	--	--	
l	1C	-11460	5592	-1437	-1330	--	--	--	-0.82	0.06	1.00	0.40	1.27	0.63	--	--	
l	1D	-15267	5592	-1437	-2317	--	--	--	-1.09	0.08	1.00	0.40	1.48	0.54	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-12402	3675	103	-1574	--	--	--	-0.89	0.06	1.00	0.26	1.32	0.40	--	--	
l	1J	-14325	3675	103	-2073	--	--	--	-1.02	0.07	1.00	0.26	1.43	0.37	--	--	
l	1K	-12402	3675	-990	-1574	--	--	--	-0.89	0.06	1.00	0.26	1.32	0.40	--	--	
l	1L	-14325	3675	-990	-2073	--	--	--	-1.02	0.07	1.00	0.26	1.43	0.37	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-22534	3825	-127	-1817	--	--	--	-1.32	0.09	1.00	0.22	1.65	0.27	--	--	
½	1B	-28082	3825	-127	-703	--	--	--	-1.64	0.12	1.00	0.22	1.89	0.24	--	--	
½	1C	-22534	3825	-741	-1817	--	--	--	-1.32	0.09	1.00	0.22	1.65	0.27	--	--	
½	1D	-28082	3825	-741	-703	--	--	--	-1.64	0.12	1.00	0.22	1.89	0.24	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-23806	2494	-208	-1512	--	--	--	-1.39	0.10	1.00	0.15	1.71	0.17	--	--	
½	1J	-26811	2494	-208	-1009	--	--	--	-1.57	0.11	1.00	0.15	1.84	0.16	--	--	
½	1K	-23806	2494	-659	-1512	--	--	--	-1.39	0.10	1.00	0.15	1.71	0.17	--	--	
½	1L	-26811	2494	-659	-1009	--	--	--	-1.57	0.11	1.00	0.15	1.84	0.16	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-18647	3118	676	707	--	--	--	-1.22	0.09	1.00	0.20	1.57	0.26	0.04	0.10	
0	1B	-28758	3118	676	3050	--	--	--	-1.88	0.13	1.00	0.20	2.07	0.20	0.13	0.07	
0	1C	-18647	3118	-105	707	--	--	--	-1.22	0.09	1.00	0.20	1.57	0.26	0.04	0.02	
0	1D	-28758	3118	-105	3050	--	--	--	-1.88	0.13	1.00	0.20	2.07	0.20	0.13	0.01	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-21156	1930	537	1266	--	--	--	-1.38	0.10	1.00	0.13	1.70	0.15	0.07	0.07	
0	1J	-26249	1930	537	2491	--	--	--	-1.71	0.12	1.00	0.13	1.94	0.13	0.12	0.06	
0	1K	-21156	1930	34	1266	--	--	--	-1.38	0.10	1.00	0.13	1.70	0.15	0.07	0.00	
0	1L	-26249	1930	34	2491	--	--	--	-1.71	0.12	1.00	0.13	1.94	0.13	0.12	0.00	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 44 Descrizione: Maschio murario n. 44 su via san domenico
altezza calcolata: 390.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-10035	6419	-397	2315	--	--	--	-0.55	0.04	1.00	0.35	1.08	0.66	--	--	
l	1B	-26839	6419	-397	6692	--	--	--	-1.48	0.11	1.00	0.35	1.77	0.40	--	--	
l	1C	-10035	6419	-1243	2315	--	--	--	-0.55	0.04	1.00	0.35	1.08	0.66	--	--	
l	1D	-26839	6419	-1243	6692	--	--	--	-1.48	0.11	1.00	0.35	1.77	0.40	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-14302	4802	-447	3458	--	--	--	-0.79	0.06	1.00	0.27	1.25	0.42	--	--	
l	1J	-22572	4802	-447	5549	--	--	--	-1.25	0.09	1.00	0.27	1.60	0.33	--	--	
l	1K	-14302	4802	-1194	3458	--	--	--	-0.79	0.06	1.00	0.27	1.25	0.42	--	--	
l	1L	-22572	4802	-1194	5549	--	--	--	-1.25	0.09	1.00	0.27	1.60	0.33	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-35400	11509	-29	5030	--	--	--	-1.03	0.07	1.00	0.33	1.43	0.47	--	--	
½	1B	-67272	11509	-29	10706	--	--	--	-1.96	0.14	1.00	0.33	2.13	0.31	--	--	
½	1C	-35400	11509	-1487	5030	--	--	--	-1.03	0.07	1.00	0.33	1.43	0.47	--	--	
½	1D	-67272	11509	-1487	10706	--	--	--	-1.96	0.14	1.00	0.33	2.13	0.31	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-43565	8053	38	6499	--	--	--	-1.27	0.09	1.00	0.23	1.61	0.29	--	--	
½	1J	-59108	8053	38	9237	--	--	--	-1.72	0.12	1.00	0.23	1.95	0.24	--	--	
½	1K	-43565	8053	-1554	6499	--	--	--	-1.27	0.09	1.00	0.23	1.61	0.29	--	--	
½	1L	-59108	8053	-1554	9237	--	--	--	-1.72	0.12	1.00	0.23	1.95	0.24	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-23234	5784	611	3179	--	--	--	-1.35	0.10	1.00	0.34	1.67	0.40	0.14	0.07	
0	1B	-39541	5784	611	-1949	--	--	--	-2.30	0.16	1.00	0.34	2.39	0.28	0.06	0.05	
0	1C	-23234	5784	-194	3179	--	--	--	-1.35	0.10	1.00	0.34	1.67	0.40	0.14	0.02	
0	1D	-39541	5784	-194	-1949	--	--	--	-2.30	0.16	1.00	0.34	2.39	0.28	0.06	0.02	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-27381	4003	669	1864	--	--	--	-1.59	0.11	1.00	0.23	1.85	0.25	0.07	0.07	
0	1J	-35395	4003	669	-633	--	--	--	-2.06	0.15	1.00	0.23	2.20	0.21	0.02	0.06	
0	1K	-27381	4003	-252	1864	--	--	--	-1.59	0.11	1.00	0.23	1.85	0.25	0.07	0.03	
0	1L	-35395	4003	-252	-633	--	--	--	-2.06	0.15	1.00	0.23	2.20	0.21	0.02	0.02	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 45 Descrizione: Maschio murario n. 45 su via san domenico
altezza calcolata: 390.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-8119	3383	-320	1065	--	--	--	-0.46	0.03	1.00	0.19	1.01	0.38	--	--	
l	1B	-33677	3383	-320	896	--	--	--	-1.92	0.14	1.00	0.19	2.10	0.18	--	--	
l	1C	-8119	3383	-1197	1065	--	--	--	-0.46	0.03	1.00	0.19	1.01	0.38	--	--	
l	1D	-33677	3383	-1197	896	--	--	--	-1.92	0.14	1.00	0.19	2.10	0.18	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-14641	2981	-359	1004	--	--	--	-0.84	0.06	1.00	0.17	1.29	0.26	--	--	
l	1J	-27156	2981	-359	957	--	--	--	-1.55	0.11	1.00	0.17	1.82	0.19	--	--	
l	1K	-14641	2981	-1158	1004	--	--	--	-0.84	0.06	1.00	0.17	1.29	0.26	--	--	
l	1L	-27156	2981	-1158	957	--	--	--	-1.55	0.11	1.00	0.17	1.82	0.19	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-44199	10980	46	584	--	--	--	-1.26	0.09	1.00	0.31	1.61	0.39	--	--	
½	1B	-85133	10980	46	2743	--	--	--	-2.43	0.17	1.00	0.31	2.48	0.25	--	--	
½	1C	-44199	10980	-1613	584	--	--	--	-1.26	0.09	1.00	0.31	1.61	0.39	--	--	
½	1D	-85133	10980	-1613	2743	--	--	--	-2.43	0.17	1.00	0.31	2.48	0.25	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-54451	6644	145	1079	--	--	--	-1.55	0.11	1.00	0.19	1.82	0.21	--	--	
½	1J	-74881	6644	145	2248	--	--	--	-2.14	0.15	1.00	0.19	2.26	0.17	--	--	
½	1K	-54451	6644	-1713	1079	--	--	--	-1.55	0.11	1.00	0.19	1.82	0.21	--	--	
½	1L	-74881	6644	-1713	2248	--	--	--	-2.14	0.15	1.00	0.19	2.26	0.17	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-31308	5486	986	1106	--	--	--	-1.79	0.13	1.00	0.31	2.00	0.31	0.04	0.09	
0	1B	-45032	5486	986	-1269	--	--	--	-2.57	0.18	1.00	0.31	2.59	0.24	0.03	0.07	
0	1C	-31308	5486	-298	1106	--	--	--	-1.79	0.13	1.00	0.31	2.00	0.31	0.04	0.03	
0	1D	-45032	5486	-298	-1269	--	--	--	-2.57	0.18	1.00	0.31	2.59	0.24	0.03	0.02	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-34607	3255	1019	454	--	--	--	-1.97	0.14	1.00	0.19	2.14	0.17	0.01	0.09	
0	1J	-41734	3255	1019	-616	--	--	--	-2.38	0.17	1.00	0.19	2.45	0.15	0.02	0.08	
0	1K	-34607	3255	-331	454	--	--	--	-1.97	0.14	1.00	0.19	2.14	0.17	0.01	0.03	
0	1L	-41734	3255	-331	-616	--	--	--	-2.38	0.17	1.00	0.19	2.45	0.15	0.02	0.02	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 46 Descrizione: Maschio murario n. 46 su via san domenico
altezza calcolata: 390.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-4358	8632	-535	1005	--	--	--	-0.39	0.03	1.00	0.78	0.96	1.63	--	--	NON Verif.
l	1B	-18937	8632	-535	-839	--	--	--	-1.71	0.12	1.00	0.78	1.95	0.80	--	--	NON Verif.
l	1C	-4358	8632	-1649	1005	--	--	--	-0.39	0.03	1.00	0.78	0.96	1.63	--	--	
l	1D	-18937	8632	-1649	-839	--	--	--	-1.71	0.12	1.00	0.78	1.95	0.80	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-8091	4971	-707	536	--	--	--	-0.73	0.05	1.00	0.45	1.21	0.74	--	--	
l	1J	-15203	4971	-707	-369	--	--	--	-1.38	0.10	1.00	0.45	1.69	0.53	--	--	
l	1K	-8091	4971	-1477	536	--	--	--	-0.73	0.05	1.00	0.45	1.21	0.74	--	--	
l	1L	-15203	4971	-1477	-369	--	--	--	-1.38	0.10	1.00	0.45	1.69	0.53	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-24230	6495	-405	855	--	--	--	-1.10	0.08	1.00	0.29	1.48	0.40	--	--	
½	1B	-53437	6495	-405	-1601	--	--	--	-2.42	0.17	1.00	0.29	2.47	0.24	--	--	
½	1C	-24230	6495	-1916	855	--	--	--	-1.10	0.08	1.00	0.29	1.48	0.40	--	--	
½	1D	-53437	6495	-1916	-1601	--	--	--	-2.42	0.17	1.00	0.29	2.47	0.24	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-31588	3529	-400	201	--	--	--	-1.43	0.10	1.00	0.16	1.73	0.18	--	--	
½	1J	-46079	3529	-400	-947	--	--	--	-2.08	0.15	1.00	0.16	2.22	0.14	--	--	
½	1K	-31588	3529	-1921	201	--	--	--	-1.43	0.10	1.00	0.16	1.73	0.18	--	--	
½	1L	-46079	3529	-1921	-947	--	--	--	-2.08	0.15	1.00	0.16	2.22	0.14	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-10354	4473	780	-984	--	--	--	-0.94	0.07	1.00	0.40	1.36	0.59	0.15	0.20	
0	1B	-35843	4473	780	651	--	--	--	-3.24	0.23	1.00	0.40	3.09	0.26	0.04	0.07	
0	1C	-10354	4473	-166	-984	--	--	--	-0.94	0.07	1.00	0.40	1.36	0.59	0.15	0.04	
0	1D	-35843	4473	-166	651	--	--	--	-3.24	0.23	1.00	0.40	3.09	0.26	0.04	0.02	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-16841	2950	800	-544	--	--	--	-1.52	0.11	1.00	0.27	1.80	0.30	0.05	0.14	
0	1J	-29356	2950	800	211	--	--	--	-2.66	0.19	1.00	0.27	2.65	0.20	0.01	0.09	
0	1K	-16841	2950	-186	-544	--	--	--	-1.52	0.11	1.00	0.27	1.80	0.30	0.05	0.03	
0	1L	-29356	2950	-186	211	--	--	--	-2.66	0.19	1.00	0.27	2.65	0.20	0.01	0.02	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 47 Descrizione: Maschio murario n. 47 su via san domenico
altezza calcolata: 390.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	1A	-4757	8811	1072	557	--	--	--	-0.38	0.03	1.00	0.70	0.94	1.49	--	--	NON Verif.
l	1B	-13240	8811	1072	-790	--	--	--	-1.06	0.08	1.00	0.70	1.45	0.97	--	--	NON Verif.
l	1C	-4757	8811	-1163	557	--	--	--	-0.38	0.03	1.00	0.70	0.94	1.49	--	--	
l	1D	-13240	8811	-1163	-790	--	--	--	-1.06	0.08	1.00	0.70	1.45	0.97	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-6835	4975	621	208	--	--	--	-0.55	0.04	1.00	0.40	1.07	0.74	--	--	
l	1J	-11163	4975	621	-440	--	--	--	-0.89	0.06	1.00	0.40	1.33	0.60	--	--	
l	1K	-6835	4975	-712	208	--	--	--	-0.55	0.04	1.00	0.40	1.07	0.74	--	--	
l	1L	-11163	4975	-712	-440	--	--	--	-0.89	0.06	1.00	0.40	1.33	0.60	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-25235	5412	1722	217	--	--	--	-1.01	0.07	1.00	0.22	1.41	0.31	--	--	
½	1B	-42697	5412	1722	80	--	--	--	-1.70	0.12	1.00	0.22	1.94	0.22	--	--	
½	1C	-25235	5412	-2166	217	--	--	--	-1.01	0.07	1.00	0.22	1.41	0.31	--	--	
½	1D	-42697	5412	-2166	80	--	--	--	-1.70	0.12	1.00	0.22	1.94	0.22	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-29206	3217	864	73	--	--	--	-1.17	0.08	1.00	0.13	1.53	0.17	--	--	
½	1J	-38725	3217	864	224	--	--	--	-1.54	0.11	1.00	0.13	1.82	0.14	--	--	
½	1K	-29206	3217	-1309	73	--	--	--	-1.17	0.08	1.00	0.13	1.53	0.17	--	--	
½	1L	-38725	3217	-1309	224	--	--	--	-1.54	0.11	1.00	0.13	1.82	0.14	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-11984	4444	1511	1498	--	--	--	-0.96	0.07	1.00	0.35	1.38	0.51	0.17	0.34	
0	1B	-31960	4444	1511	-1866	--	--	--	-2.55	0.18	1.00	0.35	2.57	0.28	0.09	0.15	
0	1C	-11984	4444	-1830	1498	--	--	--	-0.96	0.07	1.00	0.35	1.38	0.51	0.17	0.42	
0	1D	-31960	4444	-1830	-1866	--	--	--	-2.55	0.18	1.00	0.35	2.57	0.28	0.09	0.18	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-16790	2792	795	663	--	--	--	-1.34	0.10	1.00	0.22	1.66	0.27	0.06	0.13	
0	1J	-27155	2792	795	-1031	--	--	--	-2.17	0.15	1.00	0.22	2.28	0.20	0.06	0.09	
0	1K	-16790	2792	-1115	663	--	--	--	-1.34	0.10	1.00	0.22	1.66	0.27	0.06	0.19	
0	1L	-27155	2792	-1115	-1031	--	--	--	-2.17	0.15	1.00	0.22	2.28	0.20	0.06	0.13	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 48 Descrizione: Maschio murario n. 48 su via san Domenico
altezza calcolata: 390.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-5804	4774	870	299	--	--	--	-0.45	0.03	1.00	0.37	1.00	0.75	--	--	
l	1B	-11102	4774	870	-14	--	--	--	-0.87	0.06	1.00	0.37	1.31	0.57	--	--	
l	1C	-5804	4774	-1103	299	--	--	--	-0.45	0.03	1.00	0.37	1.00	0.75	--	--	
l	1D	-11102	4774	-1103	-14	--	--	--	-0.87	0.06	1.00	0.37	1.31	0.57	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-6893	4871	561	271	--	--	--	-0.54	0.04	1.00	0.38	1.06	0.72	--	--	
l	1J	-10013	4871	561	14	--	--	--	-0.78	0.06	1.00	0.38	1.25	0.61	--	--	
l	1K	-6893	4871	-793	271	--	--	--	-0.54	0.04	1.00	0.38	1.06	0.72	--	--	
l	1L	-10013	4871	-793	14	--	--	--	-0.78	0.06	1.00	0.38	1.25	0.61	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-28012	1974	1614	-430	--	--	--	-1.10	0.08	1.00	0.08	1.48	0.10	--	--	
½	1B	-40248	1974	1614	716	--	--	--	-1.57	0.11	1.00	0.08	1.84	0.08	--	--	
½	1C	-28012	1974	-1857	-430	--	--	--	-1.10	0.08	1.00	0.08	1.48	0.10	--	--	
½	1D	-40248	1974	-1857	716	--	--	--	-1.57	0.11	1.00	0.08	1.84	0.08	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-29788	1759	1318	-281	--	--	--	-1.17	0.08	1.00	0.07	1.53	0.09	--	--	
½	1J	-38472	1759	1318	567	--	--	--	-1.51	0.11	1.00	0.07	1.79	0.08	--	--	
½	1K	-29788	1759	-1562	-281	--	--	--	-1.17	0.08	1.00	0.07	1.53	0.09	--	--	
½	1L	-38472	1759	-1562	567	--	--	--	-1.51	0.11	1.00	0.07	1.79	0.08	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-20782	4010	1298	655	--	--	--	-1.63	0.12	1.00	0.31	1.88	0.33	0.05	0.18	
0	1B	-27914	4010	1298	-994	--	--	--	-2.18	0.16	1.00	0.31	2.30	0.27	0.05	0.14	
0	1C	-20782	4010	-1442	655	--	--	--	-1.63	0.12	1.00	0.31	1.88	0.33	0.05	0.20	
0	1D	-27914	4010	-1442	-994	--	--	--	-2.18	0.16	1.00	0.31	2.30	0.27	0.05	0.16	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-21677	3642	1087	397	--	--	--	-1.70	0.12	1.00	0.29	1.93	0.30	0.03	0.15	
0	1J	-27019	3642	1087	-736	--	--	--	-2.11	0.15	1.00	0.29	2.25	0.25	0.04	0.12	
0	1K	-21677	3642	-1231	397	--	--	--	-1.70	0.12	1.00	0.29	1.93	0.30	0.03	0.17	
0	1L	-27019	3642	-1231	-736	--	--	--	-2.11	0.15	1.00	0.29	2.25	0.25	0.04	0.14	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 49 Descrizione: Maschio murario n. 49 su via san Domenico
altezza calcolata: 390.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	1A	-10863	6380	531	254	--	--	--	-0.72	0.05	1.00	0.42	1.20	0.70	--	--	
l	1B	-14498	6380	531	-208	--	--	--	-0.96	0.07	1.00	0.42	1.38	0.61	--	--	
l	1C	-10863	6380	-860	254	--	--	--	-0.72	0.05	1.00	0.42	1.20	0.70	--	--	
l	1D	-14498	6380	-860	-208	--	--	--	-0.96	0.07	1.00	0.42	1.38	0.61	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-10983	7327	261	106	--	--	--	-0.73	0.05	1.00	0.49	1.21	0.80	--	--	
l	1J	-14378	7327	261	-59	--	--	--	-0.95	0.07	1.00	0.49	1.37	0.71	--	--	
l	1K	-10983	7327	-591	106	--	--	--	-0.73	0.05	1.00	0.49	1.21	0.80	--	--	
l	1L	-14378	7327	-591	-59	--	--	--	-0.95	0.07	1.00	0.49	1.37	0.71	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-38577	3711	217	-602	--	--	--	-1.28	0.09	1.00	0.12	1.62	0.15	--	--	
½	1B	-49561	3711	217	702	--	--	--	-1.64	0.12	1.00	0.12	1.89	0.13	--	--	
½	1C	-38577	3711	-925	-602	--	--	--	-1.28	0.09	1.00	0.12	1.62	0.15	--	--	
½	1D	-49561	3711	-925	702	--	--	--	-1.64	0.12	1.00	0.12	1.89	0.13	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-38361	3883	185	-1025	--	--	--	-1.27	0.09	1.00	0.13	1.61	0.16	--	--	
½	1J	-49776	3883	185	1125	--	--	--	-1.65	0.12	1.00	0.13	1.90	0.14	--	--	
½	1K	-38361	3883	-892	-1025	--	--	--	-1.27	0.09	1.00	0.13	1.61	0.16	--	--	
½	1L	-49776	3883	-892	1125	--	--	--	-1.65	0.12	1.00	0.13	1.90	0.14	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-23810	1419	155	541	--	--	--	-1.58	0.11	1.00	0.09	1.84	0.10	0.03	0.02	
0	1B	-30317	1419	155	-284	--	--	--	-2.01	0.14	1.00	0.09	2.17	0.09	0.01	0.02	
0	1C	-23810	1419	-451	541	--	--	--	-1.58	0.11	1.00	0.09	1.84	0.10	0.03	0.05	
0	1D	-30317	1419	-451	-284	--	--	--	-2.01	0.14	1.00	0.09	2.17	0.09	0.01	0.04	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-23366	1431	216	661	--	--	--	-1.55	0.11	1.00	0.09	1.82	0.10	0.03	0.03	
0	1J	-30761	1431	216	-404	--	--	--	-2.04	0.15	1.00	0.09	2.19	0.09	0.02	0.02	
0	1K	-23366	1431	-512	661	--	--	--	-1.55	0.11	1.00	0.09	1.82	0.10	0.03	0.06	
0	1L	-30761	1431	-512	-404	--	--	--	-2.04	0.15	1.00	0.09	2.19	0.09	0.02	0.05	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: QM rilievo dal 28-6 Intestazione lavoro: Stato di fatto																	
Elem.: MASCHIO (piastra)		Gruppo: 9		Tabella: Tabella muri esterni													
Descrizione:		Muri 2p-3p															
Tipo di verifica:		Stato limite				fk: 28.00 kg/cmq				fvk0: 0.66 kg/cmq							
Coeff. contributo σ_n :		0.75				β , coeff. parz. sez.: 1.00											
d1: 2.00 cm		d2 / t: 0.1660				Effetti di d1 e d2: discorde				Calcolo di ev: NON abilitato							
ea / h: 1 / 200.00		fatt. laterale di vincolo ρ : 1.00															
Maschio num. 50		Descrizione: Maschio murario n. 50 su via san Domenico															
altezza calcolata: 390.00 cm																	
P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-8386	11033	1218	175	--	--	--	-0.59	0.04	1.00	0.77	1.10	1.40	--	--	NON Verif.
l	1B	-13585	11033	1218	-21	--	--	--	-0.95	0.07	1.00	0.77	1.37	1.12	--	--	NON Verif.
l	1C	-8386	11033	-1507	175	--	--	--	-0.59	0.04	1.00	0.77	1.10	1.40	--	--	NON Verif.
l	1D	-13585	11033	-1507	-21	--	--	--	-0.95	0.07	1.00	0.77	1.37	1.12	--	--	NON Verif.
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-9087	9997	1210	291	--	--	--	-0.64	0.05	1.00	0.70	1.14	1.23	--	--	NON Verif.
l	1J	-12883	9997	1210	-137	--	--	--	-0.90	0.06	1.00	0.70	1.34	1.05	--	--	NON Verif.
l	1K	-9087	9997	-1498	291	--	--	--	-0.64	0.05	1.00	0.70	1.14	1.23	--	--	NON Verif.
l	1L	-12883	9997	-1498	-137	--	--	--	-0.90	0.06	1.00	0.70	1.34	1.05	--	--	NON Verif.
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-35808	4858	1434	-635	--	--	--	-1.25	0.09	1.00	0.17	1.60	0.21	--	--	
½	1B	-49498	4858	1434	535	--	--	--	-1.73	0.12	1.00	0.17	1.96	0.17	--	--	
½	1C	-35808	4858	-2760	-635	--	--	--	-1.25	0.09	1.00	0.17	1.60	0.21	--	--	
½	1D	-49498	4858	-2760	535	--	--	--	-1.73	0.12	1.00	0.17	1.96	0.17	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-37049	4087	1699	-131	--	--	--	-1.30	0.09	1.00	0.14	1.63	0.18	--	--	
½	1J	-48257	4087	1699	31	--	--	--	-1.69	0.12	1.00	0.14	1.93	0.15	--	--	
½	1K	-37049	4087	-3025	-131	--	--	--	-1.30	0.09	1.00	0.14	1.63	0.18	--	--	
½	1L	-48257	4087	-3025	31	--	--	--	-1.69	0.12	1.00	0.14	1.93	0.15	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-19819	6835	1818	-768	--	--	--	-1.39	0.10	1.00	0.48	1.70	0.56	0.05	0.26	
0	1B	-40126	6835	1818	969	--	--	--	-2.81	0.20	1.00	0.48	2.77	0.35	0.04	0.15	
0	1C	-19819	6835	-1918	-768	--	--	--	-1.39	0.10	1.00	0.48	1.70	0.56	0.05	0.27	
0	1D	-40126	6835	-1918	969	--	--	--	-2.81	0.20	1.00	0.48	2.77	0.35	0.04	0.16	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-20037	6674	1908	164	--	--	--	-1.40	0.10	1.00	0.47	1.71	0.55	0.01	0.27	
0	1J	-39909	6674	1908	36	--	--	--	-2.79	0.20	1.00	0.47	2.76	0.34	0.00	0.16	
0	1K	-20037	6674	-2008	164	--	--	--	-1.40	0.10	1.00	0.47	1.71	0.55	0.01	0.28	
0	1L	-39909	6674	-2008	36	--	--	--	-2.79	0.20	1.00	0.47	2.76	0.34	0.00	0.16	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 51 Descrizione: Maschio murario n. 51 su via san Domenico
altezza calcolata: 390.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	1A	-12645	17792	723	-2251	--	--	--	-0.71	0.05	1.00	1.00	1.19	1.68	--	--	NON Verif.
l	1B	-33202	17792	723	1755	--	--	--	-1.86	0.13	1.00	1.00	2.06	0.97	--	--	NON Verif.
l	1C	-12645	17792	-8774	-2251	--	--	--	-0.71	0.05	1.00	1.00	1.19	1.68	--	--	
l	1D	-33202	17792	-8774	1755	--	--	--	-1.86	0.13	1.00	1.00	2.06	0.97	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	NON Verif.
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	NON Verif.
l	1I	-15688	13195	1117	-1448	--	--	--	-0.88	0.06	1.00	0.74	1.32	1.12	--	--	
l	1J	-30159	13195	1117	952	--	--	--	-1.69	0.12	1.00	0.74	1.93	0.77	--	--	
l	1K	-15688	13195	-9168	-1448	--	--	--	-0.88	0.06	1.00	0.74	1.32	1.12	--	--	NON Verif.
l	1L	-30159	13195	-9168	952	--	--	--	-1.69	0.12	1.00	0.74	1.93	0.77	--	--	NON Verif.
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	NON Verif.
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-54482	8128	1290	-733	--	--	--	-1.53	0.11	1.00	0.23	1.81	0.25	--	--	
½	1B	-75118	8128	1290	-1344	--	--	--	-2.11	0.15	1.00	0.23	2.24	0.20	--	--	NON Verif.
½	1C	-54482	8128	-5402	-733	--	--	--	-1.53	0.11	1.00	0.23	1.81	0.25	--	--	
½	1D	-75118	8128	-5402	-1344	--	--	--	-2.11	0.15	1.00	0.23	2.24	0.20	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	NON Verif.
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	NON Verif.
½	1I	-56464	5908	1474	-776	--	--	--	-1.58	0.11	1.00	0.17	1.85	0.18	--	--	
½	1J	-73136	5908	1474	-1301	--	--	--	-2.05	0.15	1.00	0.17	2.20	0.15	--	--	
½	1K	-56464	5908	-5587	-776	--	--	--	-1.58	0.11	1.00	0.17	1.85	0.18	--	--	NON Verif.
½	1L	-73136	5908	-5587	-1301	--	--	--	-2.05	0.15	1.00	0.17	2.20	0.15	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	NON Verif.
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-28942	5557	5044	-118	--	--	--	-1.62	0.12	1.00	0.31	1.88	0.33	0.00	0.50	NON Verif.
0	1B	-47726	5557	5044	1831	--	--	--	-2.68	0.19	1.00	0.31	2.67	0.23	0.04	0.34	
0	1C	-28942	5557	-772	-118	--	--	--	-1.62	0.12	1.00	0.31	1.88	0.33	0.00	0.08	
0	1D	-47726	5557	-772	1831	--	--	--	-2.68	0.19	1.00	0.31	2.67	0.23	0.04	0.05	NON Verif.
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	NON Verif.
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-31673	4397	4842	10	--	--	--	-1.78	0.13	1.00	0.25	1.99	0.25	0.00	0.45	
0	1J	-44994	4397	4842	1703	--	--	--	-2.53	0.18	1.00	0.25	2.55	0.19	0.04	0.34	NON Verif.
0	1K	-31673	4397	-570	10	--	--	--	-1.78	0.13	1.00	0.25	1.99	0.25	0.00	0.05	
0	1L	-44994	4397	-570	1703	--	--	--	-2.53	0.18	1.00	0.25	2.55	0.19	0.04	0.04	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	NON Verif.
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	NON Verif.

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 52 Descrizione: Maschio murario n. 52 su via san Domenico
altezza calcolata: 390.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-14888	12545	1517	340	--	--	--	-0.81	0.06	1.00	0.68	1.27	1.08	--	--	NON Verif.
l	1B	-23816	12545	1517	20	--	--	--	-1.30	0.09	1.00	0.68	1.63	0.84	--	--	NON Verif.
l	1C	-14888	12545	-1510	340	--	--	--	-0.81	0.06	1.00	0.68	1.27	1.08	--	--	
l	1D	-23816	12545	-1510	20	--	--	--	-1.30	0.09	1.00	0.68	1.63	0.84	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-15304	8774	1349	228	--	--	--	-0.83	0.06	1.00	0.48	1.28	0.74	--	--	
l	1J	-23400	8774	1349	132	--	--	--	-1.27	0.09	1.00	0.48	1.62	0.59	--	--	
l	1K	-15304	8774	-1341	228	--	--	--	-0.83	0.06	1.00	0.48	1.28	0.74	--	--	
l	1L	-23400	8774	-1341	132	--	--	--	-1.27	0.09	1.00	0.48	1.62	0.59	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-54001	7485	2336	-265	--	--	--	-1.47	0.10	1.00	0.20	1.76	0.23	--	--	
½	1B	-71162	7485	2336	-2034	--	--	--	-1.94	0.14	1.00	0.20	2.11	0.19	--	--	
½	1C	-54001	7485	-3722	-265	--	--	--	-1.47	0.10	1.00	0.20	1.76	0.23	--	--	
½	1D	-71162	7485	-3722	-2034	--	--	--	-1.94	0.14	1.00	0.20	2.11	0.19	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-56900	4930	1574	-530	--	--	--	-1.55	0.11	1.00	0.13	1.82	0.15	--	--	
½	1J	-68263	4930	1574	-1769	--	--	--	-1.86	0.13	1.00	0.13	2.05	0.13	--	--	
½	1K	-56900	4930	-2960	-530	--	--	--	-1.55	0.11	1.00	0.13	1.82	0.15	--	--	
½	1L	-68263	4930	-2960	-1769	--	--	--	-1.86	0.13	1.00	0.13	2.05	0.13	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-30893	4451	3251	1226	--	--	--	-1.68	0.12	1.00	0.24	1.92	0.25	0.04	0.31	
0	1B	-47339	4451	3251	314	--	--	--	-2.58	0.18	1.00	0.24	2.59	0.19	0.01	0.22	
0	1C	-30893	4451	-1762	1226	--	--	--	-1.68	0.12	1.00	0.24	1.92	0.25	0.04	0.17	
0	1D	-47339	4451	-1762	314	--	--	--	-2.58	0.18	1.00	0.24	2.59	0.19	0.01	0.12	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-34722	3188	2903	957	--	--	--	-1.89	0.13	1.00	0.17	2.08	0.17	0.03	0.25	
0	1J	-43510	3188	2903	583	--	--	--	-2.37	0.17	1.00	0.17	2.44	0.14	0.01	0.21	
0	1K	-34722	3188	-1413	957	--	--	--	-1.89	0.13	1.00	0.17	2.08	0.17	0.03	0.12	
0	1L	-43510	3188	-1413	583	--	--	--	-2.37	0.17	1.00	0.17	2.44	0.14	0.01	0.10	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 53		Descrizione: Maschio murario n. 53 su via san domenico															
altezza calcolata:		390.00 cm															
P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	φ/φ _t /φ _b	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-13191	9339	-1138	-346	--	--	--	-0.95	0.07	1.00	0.67	1.37	0.98	--	--	
l	1B	-25223	9339	-1138	-567	--	--	--	-1.81	0.13	1.00	0.67	2.02	0.66	--	--	
l	1C	-13191	9339	-10540	-346	--	--	--	-0.95	0.07	1.00	0.67	1.37	0.98	--	--	
l	1D	-25223	9339	-10540	-567	--	--	--	-1.81	0.13	1.00	0.67	2.02	0.66	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-14274	7783	-2143	-625	--	--	--	-1.03	0.07	1.00	0.56	1.43	0.78	--	--	
l	1J	-24140	7783	-2143	-288	--	--	--	-1.74	0.12	1.00	0.56	1.96	0.57	--	--	
l	1K	-14274	7783	-9535	-625	--	--	--	-1.03	0.07	1.00	0.56	1.43	0.78	--	--	
l	1L	-24140	7783	-9535	-288	--	--	--	-1.74	0.12	1.00	0.56	1.96	0.57	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-43552	6113	848	11	--	--	--	-1.57	0.11	1.00	0.22	1.83	0.24	--	--	
½	1B	-61969	6113	848	-2148	--	--	--	-2.23	0.16	1.00	0.22	2.33	0.19	--	--	
½	1C	-43552	6113	-7203	11	--	--	--	-1.57	0.11	1.00	0.22	1.83	0.24	--	--	
½	1D	-61969	6113	-7203	-2148	--	--	--	-2.23	0.16	1.00	0.22	2.33	0.19	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-45754	4653	652	-604	--	--	--	-1.65	0.12	1.00	0.17	1.89	0.18	--	--	
½	1J	-59767	4653	652	-1533	--	--	--	-2.15	0.15	1.00	0.17	2.27	0.15	--	--	
½	1K	-45754	4653	-7007	-604	--	--	--	-1.65	0.12	1.00	0.17	1.89	0.18	--	--	
½	1L	-59767	4653	-7007	-1533	--	--	--	-2.15	0.15	1.00	0.17	2.27	0.15	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-23675	4733	5210	506	--	--	--	-1.70	0.12	1.00	0.34	1.94	0.35	0.03	0.64	
0	1B	-38346	4733	5210	899	--	--	--	-2.76	0.20	1.00	0.34	2.73	0.25	0.04	0.44	
0	1C	-23675	4733	-292	506	--	--	--	-1.70	0.12	1.00	0.34	1.94	0.35	0.03	0.04	
0	1D	-38346	4733	-292	899	--	--	--	-2.76	0.20	1.00	0.34	2.73	0.25	0.04	0.02	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-26136	4051	5100	747	--	--	--	-1.88	0.13	1.00	0.29	2.07	0.28	0.04	0.58	
0	1J	-35885	4051	5100	658	--	--	--	-2.58	0.18	1.00	0.29	2.60	0.22	0.03	0.45	
0	1K	-26136	4051	-182	747	--	--	--	-1.88	0.13	1.00	0.29	2.07	0.28	0.04	0.02	
0	1L	-35885	4051	-182	658	--	--	--	-2.58	0.18	1.00	0.29	2.60	0.22	0.03	0.02	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 54 Descrizione: Maschio murario n. 54 su via san Domenico
altezza calcolata: 390.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	1A	-4051	5315	881	0	--	--	--	-0.65	0.05	1.00	0.85	1.15	1.49	--	--	NON Verif.
l	1B	-7551	5315	881	0	--	--	--	-1.21	0.09	1.00	0.85	1.57	1.09	--	--	NON Verif.
l	1C	-4051	5315	-1059	0	--	--	--	-0.65	0.05	1.00	0.85	1.15	1.49	--	--	NON Verif.
l	1D	-7551	5315	-1059	0	--	--	--	-1.21	0.09	1.00	0.85	1.57	1.09	--	--	NON Verif.
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-4151	5372	755	0	--	--	--	-0.67	0.05	1.00	0.86	1.16	1.49	--	--	NON Verif.
l	1J	-7450	5372	755	0	--	--	--	-1.19	0.09	1.00	0.86	1.56	1.11	--	--	NON Verif.
l	1K	-4151	5372	-933	0	--	--	--	-0.67	0.05	1.00	0.86	1.16	1.49	--	--	NON Verif.
l	1L	-7450	5372	-933	0	--	--	--	-1.19	0.09	1.00	0.86	1.56	1.11	--	--	NON Verif.
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-16192	2040	1286	0	--	--	--	-1.30	0.09	1.00	0.16	1.63	0.20	--	--	
½	1B	-22663	2040	1286	0	--	--	--	-1.82	0.13	1.00	0.16	2.02	0.16	--	--	
½	1C	-16192	2040	-1635	0	--	--	--	-1.30	0.09	1.00	0.16	1.63	0.20	--	--	
½	1D	-22663	2040	-1635	0	--	--	--	-1.82	0.13	1.00	0.16	2.02	0.16	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-15833	2180	1423	0	--	--	--	-1.27	0.09	1.00	0.17	1.61	0.22	--	--	
½	1J	-23022	2180	1423	0	--	--	--	-1.84	0.13	1.00	0.17	2.04	0.17	--	--	
½	1K	-15833	2180	-1772	0	--	--	--	-1.27	0.09	1.00	0.17	1.61	0.22	--	--	
½	1L	-23022	2180	-1772	0	--	--	--	-1.84	0.13	1.00	0.17	2.04	0.17	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-8738	1243	660	0	--	--	--	-1.40	0.10	1.00	0.20	1.71	0.23	0.00	0.21	
0	1B	-13355	1243	660	0	--	--	--	-2.14	0.15	1.00	0.20	2.26	0.18	0.00	0.15	
0	1C	-8738	1243	-668	0	--	--	--	-1.40	0.10	1.00	0.20	1.71	0.23	0.00	0.22	
0	1D	-13355	1243	-668	0	--	--	--	-2.14	0.15	1.00	0.20	2.26	0.18	0.00	0.15	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-8349	1395	390	0	--	--	--	-1.34	0.10	1.00	0.22	1.66	0.27	0.00	0.13	
0	1J	-13743	1395	390	0	--	--	--	-2.20	0.16	1.00	0.22	2.31	0.19	0.00	0.09	
0	1K	-8349	1395	-398	0	--	--	--	-1.34	0.10	1.00	0.22	1.66	0.27	0.00	0.13	
0	1L	-13743	1395	-398	0	--	--	--	-2.20	0.16	1.00	0.22	2.31	0.19	0.00	0.09	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 55 Descrizione: Maschio murario n. 55 Interno lato scala
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-3274	2253	111	0	--	--	--	-0.97	0.07	1.00	0.67	1.39	0.96	--	--	
l	1B	-6946	2253	111	0	--	--	--	-2.06	0.15	1.00	0.67	2.21	0.61	--	--	
l	1C	-3274	2253	-122	0	--	--	--	-0.97	0.07	1.00	0.67	1.39	0.96	--	--	
l	1D	-6946	2253	-122	0	--	--	--	-2.06	0.15	1.00	0.67	2.21	0.61	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-4130	1475	73	0	--	--	--	-1.23	0.09	1.00	0.44	1.58	0.55	--	--	
l	1J	-6090	1475	73	0	--	--	--	-1.81	0.13	1.00	0.44	2.02	0.43	--	--	
l	1K	-4130	1475	-83	0	--	--	--	-1.23	0.09	1.00	0.44	1.58	0.55	--	--	
l	1L	-6090	1475	-83	0	--	--	--	-1.81	0.13	1.00	0.44	2.02	0.43	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	100	3307	142	0	NON	Verificato.	Sforzo	normale di trazione								
½	1B	-17488	3307	142	0	--	--	--	-5.19	0.37	1.00	0.98	4.55	0.43	--	--	
½	1C	100	3307	-322	0	NON	Verificato.	Sforzo	normale di trazione								
½	1D	-17488	3307	-322	0	--	--	--	-5.19	0.37	1.00	0.98	4.55	0.43	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-4413	1701	179	0	--	--	--	-1.31	0.09	1.00	0.51	1.64	0.62	--	--	
½	1J	-12975	1701	179	0	--	--	--	-3.85	0.28	1.00	0.51	3.55	0.28	--	--	
½	1K	-4413	1701	-358	0	--	--	--	-1.31	0.09	1.00	0.51	1.64	0.62	--	--	
½	1L	-12975	1701	-358	0	--	--	--	-3.85	0.28	1.00	0.51	3.55	0.28	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-2611	3915	107	0	--	--	--	-0.78	0.06	1.00	1.16	1.24	1.87	0.00	0.13	NON Verif.
0	1B	-16218	3915	107	0	--	--	--	-4.81	0.34	1.00	1.16	4.27	0.54	0.00	0.03	
0	1C	-2611	3915	-359	0	--	--	--	-0.78	0.06	1.00	1.16	1.24	1.87	0.00	0.42	NON Verif.
0	1D	-16218	3915	-359	0	--	--	--	-4.81	0.34	1.00	1.16	4.27	0.54	0.00	0.11	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-5945	2177	158	0	--	--	--	-1.77	0.13	1.00	0.65	1.98	0.65	0.00	0.09	
0	1J	-12884	2177	158	0	--	--	--	-3.83	0.27	1.00	0.65	3.53	0.37	0.00	0.05	
0	1K	-5945	2177	-410	0	--	--	--	-1.77	0.13	1.00	0.65	1.98	0.65	0.00	0.23	
0	1L	-12884	2177	-410	0	--	--	--	-3.83	0.27	1.00	0.65	3.53	0.37	0.00	0.13	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 56 Descrizione: Maschio murario n. 56 interno lato scala
altezza calcolata: 390.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-9587	2311	609	-29	--	--	--	-1.12	0.08	1.00	0.27	1.50	0.36	--	--	
l	1B	-13444	2311	609	226	--	--	--	-1.57	0.11	1.00	0.27	1.84	0.29	--	--	
l	1C	-9587	2311	-743	-29	--	--	--	-1.12	0.08	1.00	0.27	1.50	0.36	--	--	
l	1D	-13444	2311	-743	226	--	--	--	-1.57	0.11	1.00	0.27	1.84	0.29	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-10350	1499	500	29	--	--	--	-1.21	0.09	1.00	0.18	1.57	0.22	--	--	
l	1J	-12680	1499	500	169	--	--	--	-1.48	0.11	1.00	0.18	1.77	0.20	--	--	
l	1K	-10350	1499	-634	29	--	--	--	-1.21	0.09	1.00	0.18	1.57	0.22	--	--	
l	1L	-12680	1499	-634	169	--	--	--	-1.48	0.11	1.00	0.18	1.77	0.20	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-5493	11206	479	191	--	--	--	-0.64	0.05	1.00	1.31	1.14	2.29	--	--	NON Verif.
½	1B	-39403	11206	479	-898	--	--	--	-4.60	0.33	1.00	1.31	4.11	0.64	--	--	
½	1C	-5493	11206	-549	191	--	--	--	-0.64	0.05	1.00	1.31	1.14	2.29	--	--	NON Verif.
½	1D	-39403	11206	-549	-898	--	--	--	-4.60	0.33	1.00	1.31	4.11	0.64	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-14024	6393	313	-46	--	--	--	-1.64	0.12	1.00	0.75	1.89	0.79	--	--	
½	1J	-30872	6393	313	-662	--	--	--	-3.61	0.26	1.00	0.75	3.37	0.44	--	--	
½	1K	-14024	6393	-383	-46	--	--	--	-1.64	0.12	1.00	0.75	1.89	0.79	--	--	
½	1L	-30872	6393	-383	-662	--	--	--	-3.61	0.26	1.00	0.75	3.37	0.44	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-7039	12871	760	784	--	--	--	-0.82	0.06	1.00	1.50	1.28	2.36	0.20	0.33	NON Verif.
0	1B	-45213	12871	760	-24	--	--	--	-5.28	0.38	1.00	1.50	4.62	0.65	0.00	0.09	
0	1C	-7039	12871	-675	784	--	--	--	-0.82	0.06	1.00	1.50	1.28	2.36	0.20	0.29	NON Verif.
0	1D	-45213	12871	-675	-24	--	--	--	-5.28	0.38	1.00	1.50	4.62	0.65	0.00	0.08	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-16801	7485	577	579	--	--	--	-1.96	0.14	1.00	0.87	2.13	0.82	0.07	0.12	
0	1J	-35451	7485	577	180	--	--	--	-4.14	0.30	1.00	0.87	3.77	0.46	0.01	0.07	
0	1K	-16801	7485	-492	579	--	--	--	-1.96	0.14	1.00	0.87	2.13	0.82	0.07	0.10	
0	1L	-35451	7485	-492	180	--	--	--	-4.14	0.30	1.00	0.87	3.77	0.46	0.01	0.06	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 57 Descrizione: Maschio murario n. 57 interno lato scala
altezza calcolata: 390.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-24617	5673	689	-686	--	--	--	-1.49	0.11	1.00	0.34	1.78	0.39	--	--	
l	1B	-33905	5673	689	-3762	--	--	--	-2.05	0.15	1.00	0.34	2.20	0.31	--	--	
l	1C	-24617	5673	-627	-686	--	--	--	-1.49	0.11	1.00	0.34	1.78	0.39	--	--	
l	1D	-33905	5673	-627	-3762	--	--	--	-2.05	0.15	1.00	0.34	2.20	0.31	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-26914	3663	836	-1517	--	--	--	-1.63	0.12	1.00	0.22	1.88	0.24	--	--	
l	1J	-31608	3663	836	-2931	--	--	--	-1.91	0.14	1.00	0.22	2.09	0.21	--	--	
l	1K	-26914	3663	-773	-1517	--	--	--	-1.63	0.12	1.00	0.22	1.88	0.24	--	--	
l	1L	-31608	3663	-773	-2931	--	--	--	-1.91	0.14	1.00	0.22	2.09	0.21	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-23195	22411	202	-5324	--	--	--	-1.40	0.10	1.00	1.36	1.71	1.58	--	--	NON Verif.
½	1B	-60680	22411	202	6463	--	--	--	-3.67	0.26	1.00	1.36	3.42	0.79	--	--	
½	1C	-23195	22411	-1110	-5324	--	--	--	-1.40	0.10	1.00	1.36	1.71	1.58	--	--	NON Verif.
½	1D	-60680	22411	-1110	6463	--	--	--	-3.67	0.26	1.00	1.36	3.42	0.79	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-32780	11986	-28	-2307	--	--	--	-1.98	0.14	1.00	0.73	2.15	0.68	--	--	
½	1J	-51095	11986	-28	3446	--	--	--	-3.09	0.22	1.00	0.73	2.98	0.49	--	--	
½	1K	-32780	11986	-880	-2307	--	--	--	-1.98	0.14	1.00	0.73	2.15	0.68	--	--	
½	1L	-51095	11986	-880	3446	--	--	--	-3.09	0.22	1.00	0.73	2.98	0.49	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-26691	24380	421	-6502	--	--	--	-1.63	0.12	1.00	1.49	1.88	1.58	0.24	0.05	NON Verif.
0	1B	-66635	24380	421	10823	--	--	--	-4.06	0.29	1.00	1.49	3.70	0.80	0.21	0.03	
0	1C	-26691	24380	-732	-6502	--	--	--	-1.63	0.12	1.00	1.49	1.88	1.58	0.24	0.09	NON Verif.
0	1D	-66635	24380	-732	10823	--	--	--	-4.06	0.29	1.00	1.49	3.70	0.80	0.21	0.05	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-36855	13964	423	-2066	--	--	--	-2.25	0.16	1.00	0.85	2.34	0.73	0.06	0.04	
0	1J	-56471	13964	423	6388	--	--	--	-3.44	0.25	1.00	0.85	3.24	0.53	0.14	0.03	
0	1K	-36855	13964	-733	-2066	--	--	--	-2.25	0.16	1.00	0.85	2.34	0.73	0.06	0.07	
0	1L	-56471	13964	-733	6388	--	--	--	-3.44	0.25	1.00	0.85	3.24	0.53	0.14	0.05	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 58 Descrizione: Maschio murario n. 58 interno
altezza calcolata: 390.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-27958	13226	2030	2425	--	--	--	-1.50	0.11	1.00	0.71	1.78	0.79	--	--	
l	1B	-39898	13226	2030	1215	--	--	--	-2.13	0.15	1.00	0.71	2.26	0.63	--	--	
l	1C	-27958	13226	-2114	2425	--	--	--	-1.50	0.11	1.00	0.71	1.78	0.79	--	--	
l	1D	-39898	13226	-2114	1215	--	--	--	-2.13	0.15	1.00	0.71	2.26	0.63	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-30669	9397	2348	1956	--	--	--	-1.64	0.12	1.00	0.50	1.89	0.53	--	--	
l	1J	-37187	9397	2348	1684	--	--	--	-1.99	0.14	1.00	0.50	2.15	0.47	--	--	
l	1K	-30669	9397	-2432	1956	--	--	--	-1.64	0.12	1.00	0.50	1.89	0.53	--	--	
l	1L	-37187	9397	-2432	1684	--	--	--	-1.99	0.14	1.00	0.50	2.15	0.47	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-33732	20487	1752	3114	--	--	--	-1.80	0.13	1.00	1.10	2.01	1.09	--	--	NON Verif.
½	1B	-58275	20487	1752	-7677	--	--	--	-3.12	0.22	1.00	1.10	3.00	0.73	--	--	
½	1C	-33732	20487	-1515	3114	--	--	--	-1.80	0.13	1.00	1.10	2.01	1.09	--	--	NON Verif.
½	1D	-58275	20487	-1515	-7677	--	--	--	-3.12	0.22	1.00	1.10	3.00	0.73	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-38112	13530	1804	-152	--	--	--	-2.04	0.15	1.00	0.72	2.19	0.66	--	--	
½	1J	-53896	13530	1804	-4411	--	--	--	-2.88	0.21	1.00	0.72	2.82	0.51	--	--	
½	1K	-38112	13530	-1567	-152	--	--	--	-2.04	0.15	1.00	0.72	2.19	0.66	--	--	
½	1L	-53896	13530	-1567	-4411	--	--	--	-2.88	0.21	1.00	0.72	2.82	0.51	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-38290	21041	4307	2621	--	--	--	-2.05	0.15	1.00	1.13	2.20	1.03	0.07	0.33	NON Verif.
0	1B	-59120	21041	4307	-5585	--	--	--	-3.16	0.23	1.00	1.13	3.03	0.74	0.11	0.24	
0	1C	-38290	21041	-4265	2621	--	--	--	-2.05	0.15	1.00	1.13	2.20	1.03	0.07	0.32	NON Verif.
0	1D	-59120	21041	-4265	-5585	--	--	--	-3.16	0.23	1.00	1.13	3.03	0.74	0.11	0.24	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-42822	13541	4662	348	--	--	--	-2.29	0.16	1.00	0.72	2.38	0.61	0.01	0.32	
0	1J	-54587	13541	4662	-3311	--	--	--	-2.92	0.21	1.00	0.72	2.85	0.51	0.07	0.27	
0	1K	-42822	13541	-4619	348	--	--	--	-2.29	0.16	1.00	0.72	2.38	0.61	0.01	0.32	
0	1L	-54587	13541	-4619	-3311	--	--	--	-2.92	0.21	1.00	0.72	2.85	0.51	0.07	0.27	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 59 Descrizione: Maschio murario n. 59 interno
altezza calcolata: 390.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-23143	6289	3170	169	--	--	--	-2.00	0.14	1.00	0.54	2.16	0.50	--	--	
l	1B	-32062	6289	3170	348	--	--	--	-2.77	0.20	1.00	0.54	2.74	0.40	--	--	
l	1C	-23143	6289	-2753	169	--	--	--	-2.00	0.14	1.00	0.54	2.16	0.50	--	--	
l	1D	-32062	6289	-2753	348	--	--	--	-2.77	0.20	1.00	0.54	2.74	0.40	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-24782	4895	2801	213	--	--	--	-2.14	0.15	1.00	0.42	2.26	0.37	--	--	
l	1J	-30423	4895	2801	304	--	--	--	-2.63	0.19	1.00	0.42	2.63	0.32	--	--	
l	1K	-24782	4895	-2384	213	--	--	--	-2.14	0.15	1.00	0.42	2.26	0.37	--	--	
l	1L	-30423	4895	-2384	304	--	--	--	-2.63	0.19	1.00	0.42	2.63	0.32	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-22190	9789	799	-124	--	--	--	-1.85	0.13	1.00	0.82	2.05	0.80	--	--	
½	1B	-35002	9789	799	73	--	--	--	-2.92	0.21	1.00	0.82	2.85	0.57	--	--	
½	1C	-22190	9789	-904	-124	--	--	--	-1.85	0.13	1.00	0.82	2.05	0.80	--	--	
½	1D	-35002	9789	-904	73	--	--	--	-2.92	0.21	1.00	0.82	2.85	0.57	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-25215	7727	798	-24	--	--	--	-2.10	0.15	1.00	0.64	2.24	0.58	--	--	
½	1J	-31977	7727	798	-27	--	--	--	-2.67	0.19	1.00	0.64	2.66	0.48	--	--	
½	1K	-25215	7727	-904	-24	--	--	--	-2.10	0.15	1.00	0.64	2.24	0.58	--	--	
½	1L	-31977	7727	-904	-27	--	--	--	-2.67	0.19	1.00	0.64	2.66	0.48	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-24810	11952	520	17	--	--	--	-2.00	0.14	1.00	0.97	2.16	0.89	0.00	0.06	
0	1B	-40574	11952	520	41	--	--	--	-3.28	0.23	1.00	0.97	3.12	0.62	0.00	0.04	
0	1C	-24810	11952	-1275	17	--	--	--	-2.00	0.14	1.00	0.97	2.16	0.89	0.00	0.15	
0	1D	-40574	11952	-1275	41	--	--	--	-3.28	0.23	1.00	0.97	3.12	0.62	0.00	0.10	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-27546	10224	273	6	--	--	--	-2.22	0.16	1.00	0.83	2.33	0.71	0.00	0.03	
0	1J	-37838	10224	273	52	--	--	--	-3.06	0.22	1.00	0.83	2.95	0.56	0.00	0.02	
0	1K	-27546	10224	-1028	6	--	--	--	-2.22	0.16	1.00	0.83	2.33	0.71	0.00	0.11	
0	1L	-37838	10224	-1028	52	--	--	--	-3.06	0.22	1.00	0.83	2.95	0.56	0.00	0.09	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 60 Descrizione: Maschio murario n. 60 interno
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-8172	1088	847	0	--	--	--	-1.50	0.11	1.00	0.20	1.79	0.22	--	--	
l	1B	-14072	1088	847	0	--	--	--	-2.59	0.18	1.00	0.20	2.60	0.15	--	--	
l	1C	-8172	1088	-661	0	--	--	--	-1.50	0.11	1.00	0.20	1.79	0.22	--	--	
l	1D	-14072	1088	-661	0	--	--	--	-2.59	0.18	1.00	0.20	2.60	0.15	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-9233	1278	767	0	--	--	--	-1.70	0.12	1.00	0.24	1.93	0.24	--	--	
l	1J	-13011	1278	767	0	--	--	--	-2.39	0.17	1.00	0.24	2.46	0.19	--	--	
l	1K	-9233	1278	-581	0	--	--	--	-1.70	0.12	1.00	0.24	1.93	0.24	--	--	
l	1L	-13011	1278	-581	0	--	--	--	-2.39	0.17	1.00	0.24	2.46	0.19	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-9799	3373	464	0	--	--	--	-1.80	0.13	1.00	0.62	2.01	0.62	--	--	
½	1B	-25263	3373	464	0	--	--	--	-4.65	0.33	1.00	0.62	4.15	0.30	--	--	
½	1C	-9799	3373	-1040	0	--	--	--	-1.80	0.13	1.00	0.62	2.01	0.62	--	--	
½	1D	-25263	3373	-1040	0	--	--	--	-4.65	0.33	1.00	0.62	4.15	0.30	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-13085	3173	634	0	--	--	--	-2.41	0.17	1.00	0.58	2.47	0.47	--	--	
½	1J	-21977	3173	634	0	--	--	--	-4.04	0.29	1.00	0.58	3.69	0.32	--	--	
½	1K	-13085	3173	-1211	0	--	--	--	-2.41	0.17	1.00	0.58	2.47	0.47	--	--	
½	1L	-21977	3173	-1211	0	--	--	--	-4.04	0.29	1.00	0.58	3.69	0.32	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-15322	3927	425	0	--	--	--	-2.82	0.20	1.00	0.72	2.77	0.52	0.00	0.09	
0	1B	-28392	3927	425	0	--	--	--	-5.22	0.37	1.00	0.72	4.58	0.32	0.00	0.06	
0	1C	-15322	3927	-90	0	--	--	--	-2.82	0.20	1.00	0.72	2.77	0.52	0.00	0.02	
0	1D	-28392	3927	-90	0	--	--	--	-5.22	0.37	1.00	0.72	4.58	0.32	0.00	0.01	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-15489	4277	456	0	--	--	--	-2.85	0.20	1.00	0.79	2.80	0.56	0.00	0.09	
0	1J	-28225	4277	456	0	--	--	--	-5.19	0.37	1.00	0.79	4.55	0.35	0.00	0.07	
0	1K	-15489	4277	-122	0	--	--	--	-2.85	0.20	1.00	0.79	2.80	0.56	0.00	0.02	
0	1L	-28225	4277	-122	0	--	--	--	-5.19	0.37	1.00	0.79	4.55	0.35	0.00	0.02	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 61 Descrizione: Maschio murario n. 61 interno
altezza calcolata: 390.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	1A	-2277	4582	717	-366	--	--	--	-0.40	0.03	1.00	0.81	0.96	1.68	--	--	NON Verif.
l	1B	-18472	4582	717	-2636	--	--	--	-3.26	0.23	1.00	0.81	3.11	0.52	--	--	NON Verif.
l	1C	-2277	4582	-796	-366	--	--	--	-0.40	0.03	1.00	0.81	0.96	1.68	--	--	
l	1D	-18472	4582	-796	-2636	--	--	--	-3.26	0.23	1.00	0.81	3.11	0.52	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	NON Verif.
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-4547	4253	412	-715	--	--	--	-0.80	0.06	1.00	0.75	1.26	1.19	--	--	
l	1J	-16202	4253	412	-2287	--	--	--	-2.86	0.20	1.00	0.75	2.81	0.54	--	--	NON Verif.
l	1K	-4547	4253	-491	-715	--	--	--	-0.80	0.06	1.00	0.75	1.26	1.19	--	--	
l	1L	-16202	4253	-491	-2287	--	--	--	-2.86	0.20	1.00	0.75	2.81	0.54	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-16449	2495	540	-12	--	--	--	-1.45	0.10	1.00	0.22	1.75	0.25	--	--	
½	1B	-25149	2495	540	-285	--	--	--	-2.22	0.16	1.00	0.22	2.33	0.19	--	--	
½	1C	-16449	2495	-509	-12	--	--	--	-1.45	0.10	1.00	0.22	1.75	0.25	--	--	
½	1D	-25149	2495	-509	-285	--	--	--	-2.22	0.16	1.00	0.22	2.33	0.19	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-16605	2513	320	-2	--	--	--	-1.47	0.10	1.00	0.22	1.76	0.25	--	--	
½	1J	-24993	2513	320	-294	--	--	--	-2.21	0.16	1.00	0.22	2.32	0.19	--	--	
½	1K	-16605	2513	-290	-2	--	--	--	-1.47	0.10	1.00	0.22	1.76	0.25	--	--	
½	1L	-24993	2513	-290	-294	--	--	--	-2.21	0.16	1.00	0.22	2.32	0.19	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-8555	993	385	116	--	--	--	-1.51	0.11	1.00	0.18	1.79	0.20	0.04	0.15	
0	1B	-12601	993	385	122	--	--	--	-2.23	0.16	1.00	0.18	2.33	0.15	0.03	0.11	
0	1C	-8555	993	-421	116	--	--	--	-1.51	0.11	1.00	0.18	1.79	0.20	0.04	0.16	
0	1D	-12601	993	-421	122	--	--	--	-2.23	0.16	1.00	0.18	2.33	0.15	0.03	0.12	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-8403	1033	206	114	--	--	--	-1.48	0.11	1.00	0.18	1.77	0.21	0.04	0.08	
0	1J	-12753	1033	206	124	--	--	--	-2.25	0.16	1.00	0.18	2.35	0.16	0.03	0.06	
0	1K	-8403	1033	-243	114	--	--	--	-1.48	0.11	1.00	0.18	1.77	0.21	0.04	0.09	
0	1L	-12753	1033	-243	124	--	--	--	-2.25	0.16	1.00	0.18	2.35	0.16	0.03	0.07	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 62 Descrizione: Maschio murario n. 62 interno
altezza calcolata: 390.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-20284	3891	2909	1497	--	--	--	-1.94	0.14	1.00	0.37	2.12	0.35	--	--	
l	1B	-32205	3891	2909	548	--	--	--	-3.09	0.22	1.00	0.37	2.97	0.25	--	--	
l	1C	-20284	3891	-4786	1497	--	--	--	-1.94	0.14	1.00	0.37	2.12	0.35	--	--	
l	1D	-32205	3891	-4786	548	--	--	--	-3.09	0.22	1.00	0.37	2.97	0.25	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-21095	4317	1709	1805	--	--	--	-2.02	0.14	1.00	0.41	2.18	0.38	--	--	
l	1J	-31394	4317	1709	241	--	--	--	-3.01	0.21	1.00	0.41	2.92	0.28	--	--	
l	1K	-21095	4317	-3586	1805	--	--	--	-2.02	0.14	1.00	0.41	2.18	0.38	--	--	
l	1L	-31394	4317	-3586	241	--	--	--	-3.01	0.21	1.00	0.41	2.92	0.28	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-26054	5850	666	-106	--	--	--	-2.50	0.18	1.00	0.56	2.53	0.44	--	--	
½	1B	-46613	5850	666	-3432	--	--	--	-4.47	0.32	1.00	0.56	4.01	0.28	--	--	
½	1C	-26054	5850	-1046	-106	--	--	--	-2.50	0.18	1.00	0.56	2.53	0.44	--	--	
½	1D	-46613	5850	-1046	-3432	--	--	--	-4.47	0.32	1.00	0.56	4.01	0.28	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-27826	6073	565	154	--	--	--	-2.67	0.19	1.00	0.58	2.66	0.44	--	--	
½	1J	-44842	6073	565	-3692	--	--	--	-4.30	0.31	1.00	0.58	3.88	0.30	--	--	
½	1K	-27826	6073	-946	154	--	--	--	-2.67	0.19	1.00	0.58	2.66	0.44	--	--	
½	1L	-44842	6073	-946	-3692	--	--	--	-4.30	0.31	1.00	0.58	3.88	0.30	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-25289	4630	5271	-880	--	--	--	-2.42	0.17	1.00	0.44	2.48	0.36	0.06	0.75	
0	1B	-46346	4630	5271	-648	--	--	--	-4.44	0.32	1.00	0.44	3.99	0.22	0.03	0.52	
0	1C	-25289	4630	-3610	-880	--	--	--	-2.42	0.17	1.00	0.44	2.48	0.36	0.06	0.51	
0	1D	-46346	4630	-3610	-648	--	--	--	-4.44	0.32	1.00	0.44	3.99	0.22	0.03	0.36	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-29658	5163	2991	-394	--	--	--	-2.84	0.20	1.00	0.49	2.79	0.35	0.02	0.38	
0	1J	-41977	5163	2991	-1134	--	--	--	-4.02	0.29	1.00	0.49	3.68	0.27	0.05	0.31	
0	1K	-29658	5163	-1331	-394	--	--	--	-2.84	0.20	1.00	0.49	2.79	0.35	0.02	0.17	
0	1L	-41977	5163	-1331	-1134	--	--	--	-4.02	0.29	1.00	0.49	3.68	0.27	0.05	0.14	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 63 Descrizione: Maschio murario n. 63 intrno
altezza calcolata: 390.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	1A	-9435	3750	77	0	--	--	--	-1.60	0.11	1.00	0.64	1.86	0.68	--	--	
l	1B	-13403	3750	77	0	--	--	--	-2.28	0.16	1.00	0.64	2.37	0.54	--	--	
l	1C	-9435	3750	-984	0	--	--	--	-1.60	0.11	1.00	0.64	1.86	0.68	--	--	
l	1D	-13403	3750	-984	0	--	--	--	-2.28	0.16	1.00	0.64	2.37	0.54	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-10371	4211	-176	0	--	--	--	-1.76	0.13	1.00	0.72	1.98	0.72	--	--	
l	1J	-12467	4211	-176	0	--	--	--	-2.12	0.15	1.00	0.72	2.25	0.64	--	--	
l	1K	-10371	4211	-731	0	--	--	--	-1.76	0.13	1.00	0.72	1.98	0.72	--	--	
l	1L	-12467	4211	-731	0	--	--	--	-2.12	0.15	1.00	0.72	2.25	0.64	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-9177	5620	242	0	--	--	--	-1.56	0.11	1.00	0.96	1.83	1.04	--	--	NON Verif.
½	1B	-15413	5620	242	0	--	--	--	-2.62	0.19	1.00	0.96	2.63	0.73	--	--	
½	1C	-9177	5620	-383	0	--	--	--	-1.56	0.11	1.00	0.96	1.83	1.04	--	--	NON Verif.
½	1D	-15413	5620	-383	0	--	--	--	-2.62	0.19	1.00	0.96	2.63	0.73	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-10177	6316	99	0	--	--	--	-1.73	0.12	1.00	1.07	1.96	1.10	--	--	NON Verif.
½	1J	-14413	6316	99	0	--	--	--	-2.45	0.18	1.00	1.07	2.50	0.86	--	--	
½	1K	-10177	6316	-240	0	--	--	--	-1.73	0.12	1.00	1.07	1.96	1.10	--	--	NON Verif.
½	1L	-14413	6316	-240	0	--	--	--	-2.45	0.18	1.00	1.07	2.50	0.86	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-8527	5779	662	0	--	--	--	-1.45	0.10	1.00	0.98	1.75	1.12	0.00	0.25	NON Verif.
0	1B	-15769	5779	662	0	--	--	--	-2.68	0.19	1.00	0.98	2.67	0.74	0.00	0.15	
0	1C	-8527	5779	-48	0	--	--	--	-1.45	0.10	1.00	0.98	1.75	1.12	0.00	0.02	NON Verif.
0	1D	-15769	5779	-48	0	--	--	--	-2.68	0.19	1.00	0.98	2.67	0.74	0.00	0.01	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-9638	6450	522	0	--	--	--	-1.64	0.12	1.00	1.10	1.89	1.16	0.00	0.18	NON Verif.
0	1J	-14658	6450	522	0	--	--	--	-2.49	0.18	1.00	1.10	2.53	0.87	0.00	0.13	
0	1K	-9638	6450	92	0	--	--	--	-1.64	0.12	1.00	1.10	1.89	1.16	0.00	0.03	NON Verif.
0	1L	-14658	6450	92	0	--	--	--	-2.49	0.18	1.00	1.10	2.53	0.87	0.00	0.02	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 64 Descrizione: Maschio murario n. 64 interno
altezza calcolata: 390.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-10948	4214	474	662	--	--	--	-1.30	0.09	1.00	0.50	1.63	0.61	--	--	
l	1B	-20390	4214	474	265	--	--	--	-2.41	0.17	1.00	0.50	2.47	0.40	--	--	
l	1C	-10948	4214	-1641	662	--	--	--	-1.30	0.09	1.00	0.50	1.63	0.61	--	--	
l	1D	-20390	4214	-1641	265	--	--	--	-2.41	0.17	1.00	0.50	2.47	0.40	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-11874	4259	49	543	--	--	--	-1.41	0.10	1.00	0.50	1.71	0.59	--	--	
l	1J	-19463	4259	49	384	--	--	--	-2.30	0.16	1.00	0.50	2.39	0.42	--	--	
l	1K	-11874	4259	-1216	543	--	--	--	-1.41	0.10	1.00	0.50	1.71	0.59	--	--	
l	1L	-19463	4259	-1216	384	--	--	--	-2.30	0.16	1.00	0.50	2.39	0.42	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-15422	9395	1519	-208	--	--	--	-1.83	0.13	1.00	1.11	2.03	1.10	--	--	NON Verif.
½	1B	-26960	9395	1519	-525	--	--	--	-3.19	0.23	1.00	1.11	3.05	0.73	--	--	
½	1C	-15422	9395	-1306	-208	--	--	--	-1.83	0.13	1.00	1.11	2.03	1.10	--	--	NON Verif.
½	1D	-26960	9395	-1306	-525	--	--	--	-3.19	0.23	1.00	1.11	3.05	0.73	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-15206	10057	844	-304	--	--	--	-1.80	0.13	1.00	1.19	2.01	1.18	--	--	NON Verif.
½	1J	-27176	10057	844	-429	--	--	--	-3.22	0.23	1.00	1.19	3.07	0.77	--	--	
½	1K	-15206	10057	-631	-304	--	--	--	-1.80	0.13	1.00	1.19	2.01	1.18	--	--	NON Verif.
½	1L	-27176	10057	-631	-429	--	--	--	-3.22	0.23	1.00	1.19	3.07	0.77	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-14498	11994	1115	382	--	--	--	-1.72	0.12	1.00	1.42	1.95	1.46	0.05	0.26	NON Verif.
0	1B	-36644	11994	1115	-2718	--	--	--	-4.34	0.31	1.00	1.42	3.91	0.73	0.19	0.14	
0	1C	-14498	11994	-27	382	--	--	--	-1.72	0.12	1.00	1.42	1.95	1.46	0.05	0.01	NON Verif.
0	1D	-36644	11994	-27	-2718	--	--	--	-4.34	0.31	1.00	1.42	3.91	0.73	0.19	0.00	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-11680	12843	1063	826	--	--	--	-1.38	0.10	1.00	1.52	1.70	1.79	0.13	0.29	NON Verif.
0	1J	-39462	12843	1063	-3161	--	--	--	-4.67	0.33	1.00	1.52	4.16	0.73	0.22	0.13	
0	1K	-11680	12843	25	826	--	--	--	-1.38	0.10	1.00	1.52	1.70	1.79	0.13	0.01	NON Verif.
0	1L	-39462	12843	25	-3161	--	--	--	-4.67	0.33	1.00	1.52	4.16	0.73	0.22	0.00	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 66 Descrizione: Maschio murario n. 66 interno
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-6227	803	549	181	--	--	--	-1.25	0.09	1.00	0.16	1.60	0.20	--	--	
l	1B	-8925	803	549	185	--	--	--	-1.80	0.13	1.00	0.16	2.01	0.16	--	--	
l	1C	-6227	803	-445	181	--	--	--	-1.25	0.09	1.00	0.16	1.60	0.20	--	--	
l	1D	-8925	803	-445	185	--	--	--	-1.80	0.13	1.00	0.16	2.01	0.16	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-6690	938	390	197	--	--	--	-1.35	0.10	1.00	0.19	1.67	0.23	--	--	
l	1J	-8463	938	390	169	--	--	--	-1.70	0.12	1.00	0.19	1.94	0.19	--	--	
l	1K	-6690	938	-286	197	--	--	--	-1.35	0.10	1.00	0.19	1.67	0.23	--	--	
l	1L	-8463	938	-286	169	--	--	--	-1.70	0.12	1.00	0.19	1.94	0.19	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-10073	2645	645	164	--	--	--	-2.03	0.14	1.00	0.53	2.18	0.49	--	--	
½	1B	-15195	2645	645	-264	--	--	--	-3.06	0.22	1.00	0.53	2.95	0.36	--	--	
½	1C	-10073	2645	-659	164	--	--	--	-2.03	0.14	1.00	0.53	2.18	0.49	--	--	
½	1D	-15195	2645	-659	-264	--	--	--	-3.06	0.22	1.00	0.53	2.95	0.36	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-9946	2786	704	198	--	--	--	-2.00	0.14	1.00	0.56	2.16	0.52	--	--	
½	1J	-15322	2786	704	-298	--	--	--	-3.08	0.22	1.00	0.56	2.97	0.38	--	--	
½	1K	-9946	2786	-718	198	--	--	--	-2.00	0.14	1.00	0.56	2.16	0.52	--	--	
½	1L	-15322	2786	-718	-298	--	--	--	-3.08	0.22	1.00	0.56	2.97	0.38	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-13892	4327	1281	-62	--	--	--	-2.80	0.20	1.00	0.87	2.76	0.63	0.02	0.34	
0	1B	-19526	4327	1281	-507	--	--	--	-3.93	0.28	1.00	0.87	3.61	0.48	0.11	0.28	
0	1C	-13892	4327	-1076	-62	--	--	--	-2.80	0.20	1.00	0.87	2.76	0.63	0.02	0.29	
0	1D	-19526	4327	-1076	-507	--	--	--	-3.93	0.28	1.00	0.87	3.61	0.48	0.11	0.24	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-13432	4630	1105	-26	--	--	--	-2.70	0.19	1.00	0.93	2.69	0.69	0.01	0.30	
0	1J	-19986	4630	1105	-543	--	--	--	-4.02	0.29	1.00	0.93	3.68	0.51	0.12	0.24	
0	1K	-13432	4630	-900	-26	--	--	--	-2.70	0.19	1.00	0.93	2.69	0.69	0.01	0.25	
0	1L	-19986	4630	-900	-543	--	--	--	-4.02	0.29	1.00	0.93	3.68	0.51	0.12	0.19	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 67 Descrizione: Maschio murario n. 67 interno scala
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-42656	9187	1306	-2377	--	--	--	-1.77	0.13	1.00	0.38	1.99	0.38	--	--	
l	1B	-47076	9187	1306	-2446	--	--	--	-1.95	0.14	1.00	0.38	2.12	0.36	--	--	
l	1C	-42656	9187	-1750	-2377	--	--	--	-1.77	0.13	1.00	0.38	1.99	0.38	--	--	
l	1D	-47076	9187	-1750	-2446	--	--	--	-1.95	0.14	1.00	0.38	2.12	0.36	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-42959	10111	819	-2778	--	--	--	-1.78	0.13	1.00	0.42	2.00	0.42	--	--	
l	1J	-46773	10111	819	-2044	--	--	--	-1.94	0.14	1.00	0.42	2.11	0.40	--	--	
l	1K	-42959	10111	-1264	-2778	--	--	--	-1.78	0.13	1.00	0.42	2.00	0.42	--	--	
l	1L	-46773	10111	-1264	-2044	--	--	--	-1.94	0.14	1.00	0.42	2.11	0.40	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-79361	24116	2229	4239	--	--	--	-2.22	0.16	1.00	0.67	2.32	0.58	--	--	
½	1B	-89549	24116	2229	7716	--	--	--	-2.50	0.18	1.00	0.67	2.53	0.53	--	--	
½	1C	-79361	24116	-2681	4239	--	--	--	-2.22	0.16	1.00	0.67	2.32	0.58	--	--	
½	1D	-89549	24116	-2681	7716	--	--	--	-2.50	0.18	1.00	0.67	2.53	0.53	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-79135	26846	1389	3940	--	--	--	-2.21	0.16	1.00	0.75	2.32	0.65	--	--	
½	1J	-89774	26846	1389	8014	--	--	--	-2.51	0.18	1.00	0.75	2.54	0.59	--	--	
½	1K	-79135	26846	-1842	3940	--	--	--	-2.21	0.16	1.00	0.75	2.32	0.65	--	--	
½	1L	-89774	26846	-1842	8014	--	--	--	-2.51	0.18	1.00	0.75	2.54	0.59	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-51089	15816	1491	-3648	--	--	--	-2.49	0.18	1.00	0.77	2.53	0.61	0.06	0.11	
0	1B	-62933	15816	1491	4232	--	--	--	-3.06	0.22	1.00	0.77	2.96	0.52	0.06	0.09	
0	1C	-51089	15816	-1696	-3648	--	--	--	-2.49	0.18	1.00	0.77	2.53	0.61	0.06	0.12	
0	1D	-62933	15816	-1696	4232	--	--	--	-3.06	0.22	1.00	0.77	2.96	0.52	0.06	0.10	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-50053	17824	1252	-4382	--	--	--	-2.44	0.17	1.00	0.87	2.49	0.70	0.08	0.09	
0	1J	-63968	17824	1252	4967	--	--	--	-3.11	0.22	1.00	0.87	3.00	0.58	0.07	0.08	
0	1K	-50053	17824	-1457	-4382	--	--	--	-2.44	0.17	1.00	0.87	2.49	0.70	0.08	0.10	
0	1L	-63968	17824	-1457	4967	--	--	--	-3.11	0.22	1.00	0.87	3.00	0.58	0.07	0.09	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 68 Descrizione: Maschio murario n. 68 interno scala
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-18065	6773	2052	-96	--	--	--	-1.40	0.10	1.00	0.53	1.71	0.61	--	--	
l	1B	-26173	6773	2052	957	--	--	--	-2.03	0.15	1.00	0.53	2.19	0.48	--	--	
l	1C	-18065	6773	-2043	-96	--	--	--	-1.40	0.10	1.00	0.53	1.71	0.61	--	--	
l	1D	-26173	6773	-2043	957	--	--	--	-2.03	0.15	1.00	0.53	2.19	0.48	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-19949	6996	1433	311	--	--	--	-1.55	0.11	1.00	0.54	1.82	0.60	--	--	
l	1J	-24289	6996	1433	550	--	--	--	-1.89	0.13	1.00	0.54	2.08	0.52	--	--	
l	1K	-19949	6996	-1425	311	--	--	--	-1.55	0.11	1.00	0.54	1.82	0.60	--	--	
l	1L	-24289	6996	-1425	550	--	--	--	-1.89	0.13	1.00	0.54	2.08	0.52	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-31794	8333	1683	435	--	--	--	-1.82	0.13	1.00	0.48	2.02	0.47	--	--	
½	1B	-37443	8333	1683	851	--	--	--	-2.14	0.15	1.00	0.48	2.26	0.42	--	--	
½	1C	-31794	8333	-1840	435	--	--	--	-1.82	0.13	1.00	0.48	2.02	0.47	--	--	
½	1D	-37443	8333	-1840	851	--	--	--	-2.14	0.15	1.00	0.48	2.26	0.42	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-32272	8458	1354	999	--	--	--	-1.84	0.13	1.00	0.48	2.04	0.47	--	--	
½	1J	-36965	8458	1354	288	--	--	--	-2.11	0.15	1.00	0.48	2.24	0.43	--	--	
½	1K	-32272	8458	-1511	999	--	--	--	-1.84	0.13	1.00	0.48	2.04	0.47	--	--	
½	1L	-36965	8458	-1511	288	--	--	--	-2.11	0.15	1.00	0.48	2.24	0.43	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-32118	8375	2378	-277	--	--	--	-2.33	0.17	1.00	0.61	2.41	0.50	0.01	0.26	
0	1B	-33892	8375	2378	309	--	--	--	-2.46	0.18	1.00	0.61	2.50	0.49	0.01	0.25	
0	1C	-32118	8375	-1603	-277	--	--	--	-2.33	0.17	1.00	0.61	2.41	0.50	0.01	0.18	
0	1D	-33892	8375	-1603	309	--	--	--	-2.46	0.18	1.00	0.61	2.50	0.49	0.01	0.17	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-32512	8643	1756	-292	--	--	--	-2.36	0.17	1.00	0.63	2.43	0.52	0.01	0.19	
0	1J	-33499	8643	1756	324	--	--	--	-2.43	0.17	1.00	0.63	2.48	0.51	0.01	0.19	
0	1K	-32512	8643	-982	-292	--	--	--	-2.36	0.17	1.00	0.63	2.43	0.52	0.01	0.11	
0	1L	-33499	8643	-982	324	--	--	--	-2.43	0.17	1.00	0.63	2.48	0.51	0.01	0.11	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 69 Descrizione: Maschio murario n. 69 interno
altezza calcolata: 390.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-14848	7135	663	-469	--	--	--	-1.20	0.09	1.00	0.58	1.56	0.74	--	--	
l	1B	-26704	7135	663	-3502	--	--	--	-2.15	0.15	1.00	0.58	2.28	0.51	--	--	
l	1C	-14848	7135	-1245	-469	--	--	--	-1.20	0.09	1.00	0.58	1.56	0.74	--	--	
l	1D	-26704	7135	-1245	-3502	--	--	--	-2.15	0.15	1.00	0.58	2.28	0.51	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-14523	7346	818	-409	--	--	--	-1.17	0.08	1.00	0.59	1.54	0.77	--	--	
l	1J	-27029	7346	818	-3563	--	--	--	-2.18	0.16	1.00	0.59	2.29	0.52	--	--	
l	1K	-14523	7346	-1400	-409	--	--	--	-1.17	0.08	1.00	0.59	1.54	0.77	--	--	
l	1L	-27029	7346	-1400	-3563	--	--	--	-2.18	0.16	1.00	0.59	2.29	0.52	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-35852	17717	1326	-805	--	--	--	-1.47	0.11	1.00	0.73	1.77	0.83	--	--	
½	1B	-54426	17717	1326	-8732	--	--	--	-2.24	0.16	1.00	0.73	2.34	0.62	--	--	
½	1C	-35852	17717	-1398	-805	--	--	--	-1.47	0.11	1.00	0.73	1.77	0.83	--	--	
½	1D	-54426	17717	-1398	-8732	--	--	--	-2.24	0.16	1.00	0.73	2.34	0.62	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-35194	18394	1448	-639	--	--	--	-1.45	0.10	1.00	0.76	1.75	0.87	--	--	
½	1J	-55084	18394	1448	-8899	--	--	--	-2.27	0.16	1.00	0.76	2.36	0.64	--	--	
½	1K	-35194	18394	-1520	-639	--	--	--	-1.45	0.10	1.00	0.76	1.75	0.87	--	--	
½	1L	-55084	18394	-1520	-8899	--	--	--	-2.27	0.16	1.00	0.76	2.36	0.64	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-30246	15062	1395	-1445	--	--	--	-1.85	0.13	1.00	0.92	2.05	0.90	0.04	0.17	
0	1B	-42821	15062	1395	-1299	--	--	--	-2.62	0.19	1.00	0.92	2.62	0.70	0.03	0.13	
0	1C	-30246	15062	-421	-1445	--	--	--	-1.85	0.13	1.00	0.92	2.05	0.90	0.04	0.05	
0	1D	-42821	15062	-421	-1299	--	--	--	-2.62	0.19	1.00	0.92	2.62	0.70	0.03	0.04	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-29715	15735	1598	-1463	--	--	--	-1.82	0.13	1.00	0.96	2.02	0.95	0.05	0.20	
0	1J	-43353	15735	1598	-1282	--	--	--	-2.65	0.19	1.00	0.96	2.65	0.73	0.03	0.15	
0	1K	-29715	15735	-623	-1463	--	--	--	-1.82	0.13	1.00	0.96	2.02	0.95	0.05	0.08	
0	1L	-43353	15735	-623	-1282	--	--	--	-2.65	0.19	1.00	0.96	2.65	0.73	0.03	0.06	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 70 Descrizione: Maschio murario n. 70 interno
altezza calcolata: 390.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	1A	-11491	1781	132	-96	--	--	--	-1.34	0.10	1.00	0.21	1.66	0.25	--	--	
l	1B	-18728	1781	132	-113	--	--	--	-2.18	0.16	1.00	0.21	2.29	0.18	--	--	
l	1C	-11491	1781	-1050	-96	--	--	--	-1.34	0.10	1.00	0.21	1.66	0.25	--	--	
l	1D	-18728	1781	-1050	-113	--	--	--	-2.18	0.16	1.00	0.21	2.29	0.18	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-11580	1871	-167	-89	--	--	--	-1.35	0.10	1.00	0.22	1.67	0.26	--	--	
l	1J	-18639	1871	-167	-120	--	--	--	-2.17	0.15	1.00	0.22	2.29	0.19	--	--	
l	1K	-11580	1871	-751	-89	--	--	--	-1.35	0.10	1.00	0.22	1.67	0.26	--	--	
l	1L	-18639	1871	-751	-120	--	--	--	-2.17	0.15	1.00	0.22	2.29	0.19	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-15821	10225	224	15	--	--	--	-1.81	0.13	1.00	1.17	2.02	1.16	--	--	NON Verif.
½	1B	-24893	10225	224	-173	--	--	--	-2.85	0.20	1.00	1.17	2.80	0.84	--	--	
½	1C	-15821	10225	-398	15	--	--	--	-1.81	0.13	1.00	1.17	2.02	1.16	--	--	NON Verif.
½	1D	-24893	10225	-398	-173	--	--	--	-2.85	0.20	1.00	1.17	2.80	0.84	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-15976	10772	248	22	--	--	--	-1.83	0.13	1.00	1.23	2.03	1.21	--	--	NON Verif.
½	1J	-24738	10772	248	-179	--	--	--	-2.83	0.20	1.00	1.23	2.78	0.89	--	--	
½	1K	-15976	10772	-422	22	--	--	--	-1.83	0.13	1.00	1.23	2.03	1.21	--	--	NON Verif.
½	1L	-24738	10772	-422	-179	--	--	--	-2.83	0.20	1.00	1.23	2.78	0.89	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-13888	12000	595	-303	--	--	--	-1.59	0.11	1.00	1.37	1.85	1.48	0.04	0.15	NON Verif.
0	1B	-34611	12000	595	708	--	--	--	-3.96	0.28	1.00	1.37	3.63	0.76	0.05	0.08	
0	1C	-13888	12000	90	-303	--	--	--	-1.59	0.11	1.00	1.37	1.85	1.48	0.04	0.02	NON Verif.
0	1D	-34611	12000	90	708	--	--	--	-3.96	0.28	1.00	1.37	3.63	0.76	0.05	0.01	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-13455	12588	590	-356	--	--	--	-1.54	0.11	1.00	1.44	1.81	1.59	0.05	0.15	NON Verif.
0	1J	-35044	12588	590	761	--	--	--	-4.01	0.29	1.00	1.44	3.67	0.79	0.05	0.08	
0	1K	-13455	12588	96	-356	--	--	--	-1.54	0.11	1.00	1.44	1.81	1.59	0.05	0.03	NON Verif.
0	1L	-35044	12588	96	761	--	--	--	-4.01	0.29	1.00	1.44	3.67	0.79	0.05	0.01	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 71 Descrizione: Maschio murario n. 71 interno
altezza calcolata: 390.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-5869	2209	200	0	--	--	--	-1.17	0.08	1.00	0.44	1.54	0.57	--	--	
l	1B	-9105	2209	200	0	--	--	--	-1.82	0.13	1.00	0.44	2.02	0.44	--	--	
l	1C	-5869	2209	-202	0	--	--	--	-1.17	0.08	1.00	0.44	1.54	0.57	--	--	
l	1D	-9105	2209	-202	0	--	--	--	-1.82	0.13	1.00	0.44	2.02	0.44	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-6038	2304	187	0	--	--	--	-1.20	0.09	1.00	0.46	1.56	0.59	--	--	
l	1J	-8936	2304	187	0	--	--	--	-1.78	0.13	1.00	0.46	2.00	0.46	--	--	
l	1K	-6038	2304	-189	0	--	--	--	-1.20	0.09	1.00	0.46	1.56	0.59	--	--	
l	1L	-8936	2304	-189	0	--	--	--	-1.78	0.13	1.00	0.46	2.00	0.46	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-6060	3240	552	0	--	--	--	-1.21	0.09	1.00	0.65	1.57	0.83	--	--	
½	1B	-17169	3240	552	0	--	--	--	-3.43	0.24	1.00	0.65	3.23	0.40	--	--	
½	1C	-6060	3240	-585	0	--	--	--	-1.21	0.09	1.00	0.65	1.57	0.83	--	--	
½	1D	-17169	3240	-585	0	--	--	--	-3.43	0.24	1.00	0.65	3.23	0.40	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-5159	3510	703	0	--	--	--	-1.03	0.07	1.00	0.70	1.43	0.98	--	--	
½	1J	-18071	3510	703	0	--	--	--	-3.60	0.26	1.00	0.70	3.36	0.42	--	--	
½	1K	-5159	3510	-736	0	--	--	--	-1.03	0.07	1.00	0.70	1.43	0.98	--	--	
½	1L	-18071	3510	-736	0	--	--	--	-3.60	0.26	1.00	0.70	3.36	0.42	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-6607	6758	885	0	--	--	--	-1.32	0.09	1.00	1.35	1.65	1.64	0.00	0.46	NON Verif.
0	1B	-23761	6758	885	0	--	--	--	-4.74	0.34	1.00	1.35	4.22	0.64	0.00	0.19	
0	1C	-6607	6758	-867	0	--	--	--	-1.32	0.09	1.00	1.35	1.65	1.64	0.00	0.45	NON Verif.
0	1D	-23761	6758	-867	0	--	--	--	-4.74	0.34	1.00	1.35	4.22	0.64	0.00	0.19	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-6361	7109	1016	0	--	--	--	-1.27	0.09	1.00	1.42	1.61	1.76	0.00	0.55	NON Verif.
0	1J	-24006	7109	1016	0	--	--	--	-4.79	0.34	1.00	1.42	4.25	0.67	0.00	0.22	
0	1K	-6361	7109	-998	0	--	--	--	-1.27	0.09	1.00	1.42	1.61	1.76	0.00	0.54	NON Verif.
0	1L	-24006	7109	-998	0	--	--	--	-4.79	0.34	1.00	1.42	4.25	0.67	0.00	0.21	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 72 Descrizione: Maschio murario n. 72 interno
altezza calcolata: 390.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-41049	7614	3697	-1495	--	--	--	-1.20	0.09	1.00	0.22	1.56	0.29	--	--	
l	1B	-47578	7614	3697	-2514	--	--	--	-1.40	0.10	1.00	0.22	1.71	0.26	--	--	
l	1C	-41049	7614	-256	-1495	--	--	--	-1.20	0.09	1.00	0.22	1.56	0.29	--	--	
l	1D	-47578	7614	-256	-2514	--	--	--	-1.40	0.10	1.00	0.22	1.71	0.26	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-41733	6879	3160	-1474	--	--	--	-1.22	0.09	1.00	0.20	1.58	0.26	--	--	
l	1J	-46894	6879	3160	-2535	--	--	--	-1.38	0.10	1.00	0.20	1.69	0.24	--	--	
l	1K	-41733	6879	281	-1474	--	--	--	-1.22	0.09	1.00	0.20	1.58	0.26	--	--	
l	1L	-46894	6879	281	-2535	--	--	--	-1.38	0.10	1.00	0.20	1.69	0.24	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-56286	11543	1927	-9360	--	--	--	-1.44	0.10	1.00	0.30	1.74	0.34	--	--	
½	1B	-66386	11543	1927	-14328	--	--	--	-1.70	0.12	1.00	0.30	1.93	0.31	--	--	
½	1C	-56286	11543	-1004	-9360	--	--	--	-1.44	0.10	1.00	0.30	1.74	0.34	--	--	
½	1D	-66386	11543	-1004	-14328	--	--	--	-1.70	0.12	1.00	0.30	1.93	0.31	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-56879	10730	1814	-8890	--	--	--	-1.45	0.10	1.00	0.27	1.75	0.31	--	--	
½	1J	-65793	10730	1814	-14798	--	--	--	-1.68	0.12	1.00	0.27	1.92	0.29	--	--	
½	1K	-56879	10730	-891	-8890	--	--	--	-1.45	0.10	1.00	0.27	1.75	0.31	--	--	
½	1L	-65793	10730	-891	-14798	--	--	--	-1.68	0.12	1.00	0.27	1.92	0.29	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-58795	12510	1008	-6551	--	--	--	-1.64	0.12	1.00	0.35	1.89	0.37	0.05	0.06	
0	1B	-68859	12510	1008	-6157	--	--	--	-1.93	0.14	1.00	0.35	2.10	0.33	0.04	0.05	
0	1C	-58795	12510	-3759	-6551	--	--	--	-1.64	0.12	1.00	0.35	1.89	0.37	0.05	0.21	
0	1D	-68859	12510	-3759	-6157	--	--	--	-1.93	0.14	1.00	0.35	2.10	0.33	0.04	0.19	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-59439	11867	535	-6251	--	--	--	-1.66	0.12	1.00	0.33	1.91	0.35	0.05	0.03	
0	1J	-68216	11867	535	-6457	--	--	--	-1.91	0.14	1.00	0.33	2.09	0.32	0.04	0.03	
0	1K	-59439	11867	-3286	-6251	--	--	--	-1.66	0.12	1.00	0.33	1.91	0.35	0.05	0.18	
0	1L	-68216	11867	-3286	-6457	--	--	--	-1.91	0.14	1.00	0.33	2.09	0.32	0.04	0.16	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 73 Descrizione: Maschio murario n. 73 interno
altezza calcolata: 390.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-6059	364	1627	0	--	--	--	-1.16	0.08	1.00	0.07	1.53	0.09	--	--	
l	1B	-7277	364	1627	0	--	--	--	-1.39	0.10	1.00	0.07	1.70	0.08	--	--	
l	1C	-6059	364	-1577	0	--	--	--	-1.16	0.08	1.00	0.07	1.53	0.09	--	--	
l	1D	-7277	364	-1577	0	--	--	--	-1.39	0.10	1.00	0.07	1.70	0.08	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-6131	359	864	0	--	--	--	-1.17	0.08	1.00	0.07	1.54	0.09	--	--	
l	1J	-7204	359	864	0	--	--	--	-1.38	0.10	1.00	0.07	1.69	0.08	--	--	
l	1K	-6131	359	-815	0	--	--	--	-1.17	0.08	1.00	0.07	1.54	0.09	--	--	
l	1L	-7204	359	-815	0	--	--	--	-1.38	0.10	1.00	0.07	1.69	0.08	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-12934	1426	1024	0	--	--	--	-2.47	0.18	1.00	0.27	2.51	0.22	--	--	
½	1B	-14949	1426	1024	0	--	--	--	-2.86	0.20	1.00	0.27	2.80	0.19	--	--	
½	1C	-12934	1426	-1196	0	--	--	--	-2.47	0.18	1.00	0.27	2.51	0.22	--	--	
½	1D	-14949	1426	-1196	0	--	--	--	-2.86	0.20	1.00	0.27	2.80	0.19	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-13172	1514	529	0	--	--	--	-2.52	0.18	1.00	0.29	2.55	0.23	--	--	
½	1J	-14711	1514	529	0	--	--	--	-2.81	0.20	1.00	0.29	2.77	0.21	--	--	
½	1K	-13172	1514	-701	0	--	--	--	-2.52	0.18	1.00	0.29	2.55	0.23	--	--	
½	1L	-14711	1514	-701	0	--	--	--	-2.81	0.20	1.00	0.29	2.77	0.21	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-12128	728	2210	0	--	--	--	-2.32	0.17	1.00	0.14	2.40	0.12	0.00	0.65	
0	1B	-17358	728	2210	0	--	--	--	-3.32	0.24	1.00	0.14	3.15	0.09	0.00	0.50	
0	1C	-12128	728	-2126	0	--	--	--	-2.32	0.17	1.00	0.14	2.40	0.12	0.00	0.62	
0	1D	-17358	728	-2126	0	--	--	--	-3.32	0.24	1.00	0.14	3.15	0.09	0.00	0.49	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-12791	817	1144	0	--	--	--	-2.44	0.17	1.00	0.16	2.49	0.13	0.00	0.32	
0	1J	-16694	817	1144	0	--	--	--	-3.19	0.23	1.00	0.16	3.05	0.10	0.00	0.27	
0	1K	-12791	817	-1061	0	--	--	--	-2.44	0.17	1.00	0.16	2.49	0.13	0.00	0.30	
0	1L	-16694	817	-1061	0	--	--	--	-3.19	0.23	1.00	0.16	3.05	0.10	0.00	0.25	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 74 Descrizione: Maschio murario n. 74 interno
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-3834	2252	211	0	--	--	--	-1.36	0.10	1.00	0.80	1.68	0.95	--	--	
l	1B	-7818	2252	211	0	--	--	--	-2.77	0.20	1.00	0.80	2.74	0.58	--	--	
l	1C	-3834	2252	-507	0	--	--	--	-1.36	0.10	1.00	0.80	1.68	0.95	--	--	
l	1D	-7818	2252	-507	0	--	--	--	-2.77	0.20	1.00	0.80	2.74	0.58	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-4453	1973	29	0	--	--	--	-1.58	0.11	1.00	0.70	1.84	0.76	--	--	
l	1J	-7200	1973	29	0	--	--	--	-2.55	0.18	1.00	0.70	2.57	0.54	--	--	
l	1K	-4453	1973	-325	0	--	--	--	-1.58	0.11	1.00	0.70	1.84	0.76	--	--	
l	1L	-7200	1973	-325	0	--	--	--	-2.55	0.18	1.00	0.70	2.57	0.54	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-17062	6803	660	-46	--	--	--	-2.22	0.16	1.00	0.89	2.33	0.76	--	--	
½	1B	-31262	6803	660	35	--	--	--	-4.08	0.29	1.00	0.89	3.72	0.48	--	--	
½	1C	-17062	6803	-1154	-46	--	--	--	-2.22	0.16	1.00	0.89	2.33	0.76	--	--	
½	1D	-31262	6803	-1154	35	--	--	--	-4.08	0.29	1.00	0.89	3.72	0.48	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-19426	6308	319	-35	--	--	--	-2.53	0.18	1.00	0.82	2.56	0.64	--	--	
½	1J	-28898	6308	319	25	--	--	--	-3.77	0.27	1.00	0.82	3.49	0.47	--	--	
½	1K	-19426	6308	-813	-35	--	--	--	-2.53	0.18	1.00	0.82	2.56	0.64	--	--	
½	1L	-28898	6308	-813	25	--	--	--	-3.77	0.27	1.00	0.82	3.49	0.47	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-11528	1002	584	0	--	--	--	-3.25	0.23	1.00	0.28	3.10	0.18	0.00	0.20	
0	1B	-15169	1002	584	0	--	--	--	-4.28	0.31	1.00	0.28	3.87	0.15	0.00	0.17	
0	1C	-11528	1002	93	0	--	--	--	-3.25	0.23	1.00	0.28	3.10	0.18	0.00	0.03	
0	1D	-15169	1002	93	0	--	--	--	-4.28	0.31	1.00	0.28	3.87	0.15	0.00	0.03	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-12238	1074	517	0	--	--	--	-3.45	0.25	1.00	0.30	3.25	0.19	0.00	0.17	
0	1J	-14460	1074	517	0	--	--	--	-4.08	0.29	1.00	0.30	3.72	0.16	0.00	0.16	
0	1K	-12238	1074	160	0	--	--	--	-3.45	0.25	1.00	0.30	3.25	0.19	0.00	0.05	
0	1L	-14460	1074	160	0	--	--	--	-4.08	0.29	1.00	0.30	3.72	0.16	0.00	0.05	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 75 Descrizione: Maschio murario n. 75 interno
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-26744	12554	1054	-3496	--	--	--	-1.35	0.10	1.00	0.63	1.67	0.76	--	--	
l	1B	-55509	12554	1054	5597	--	--	--	-2.80	0.20	1.00	0.63	2.76	0.46	--	--	
l	1C	-26744	12554	-5187	-3496	--	--	--	-1.35	0.10	1.00	0.63	1.67	0.76	--	--	
l	1D	-55509	12554	-5187	5597	--	--	--	-2.80	0.20	1.00	0.63	2.76	0.46	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-34024	9602	-473	-1389	--	--	--	-1.71	0.12	1.00	0.48	1.95	0.50	--	--	
l	1J	-48230	9602	-473	3490	--	--	--	-2.43	0.17	1.00	0.48	2.48	0.39	--	--	
l	1K	-34024	9602	-3660	-1389	--	--	--	-1.71	0.12	1.00	0.48	1.95	0.50	--	--	
l	1L	-48230	9602	-3660	3490	--	--	--	-2.43	0.17	1.00	0.48	2.48	0.39	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-69295	16107	3800	-7425	--	--	--	-2.01	0.14	1.00	0.47	2.16	0.43	--	--	
½	1B	-111768	16107	3800	-9392	--	--	--	-3.23	0.23	1.00	0.47	3.09	0.30	--	--	
½	1C	-69295	16107	-4160	-7425	--	--	--	-2.01	0.14	1.00	0.47	2.16	0.43	--	--	
½	1D	-111768	16107	-4160	-9392	--	--	--	-3.23	0.23	1.00	0.47	3.09	0.30	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-77763	12450	2160	-6366	--	--	--	-2.25	0.16	1.00	0.36	2.35	0.31	--	--	
½	1J	-103299	12450	2160	-10450	--	--	--	-2.99	0.21	1.00	0.36	2.90	0.25	--	--	
½	1K	-77763	12450	-2520	-6366	--	--	--	-2.25	0.16	1.00	0.36	2.35	0.31	--	--	
½	1L	-103299	12450	-2520	-10450	--	--	--	-2.99	0.21	1.00	0.36	2.90	0.25	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-48332	11453	7683	-6782	--	--	--	-2.11	0.15	1.00	0.50	2.24	0.45	0.10	0.55	
0	1B	-86803	11453	7683	-19233	--	--	--	-3.79	0.27	1.00	0.50	3.50	0.29	0.20	0.37	
0	1C	-48332	11453	-3952	-6782	--	--	--	-2.11	0.15	1.00	0.50	2.24	0.45	0.10	0.28	
0	1D	-86803	11453	-3952	-19233	--	--	--	-3.79	0.27	1.00	0.50	3.50	0.29	0.20	0.19	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-57928	7666	4883	-10038	--	--	--	-2.53	0.18	1.00	0.33	2.56	0.26	0.13	0.31	
0	1J	-77207	7666	4883	-15978	--	--	--	-3.37	0.24	1.00	0.33	3.19	0.21	0.18	0.25	
0	1K	-57928	7666	-1152	-10038	--	--	--	-2.53	0.18	1.00	0.33	2.56	0.26	0.13	0.07	
0	1L	-77207	7666	-1152	-15978	--	--	--	-3.37	0.24	1.00	0.33	3.19	0.21	0.18	0.06	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 76 Descrizione: Maschio murario n. 76 interno
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-30458	9917	672	-2187	--	--	--	-1.27	0.09	1.00	0.41	1.61	0.51	--	--	
l	1B	-44023	9917	672	-2693	--	--	--	-1.83	0.13	1.00	0.41	2.03	0.41	--	--	
l	1C	-30458	9917	-3324	-2187	--	--	--	-1.27	0.09	1.00	0.41	1.61	0.51	--	--	
l	1D	-44023	9917	-3324	-2693	--	--	--	-1.83	0.13	1.00	0.41	2.03	0.41	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-33782	6267	-315	-2316	--	--	--	-1.40	0.10	1.00	0.26	1.71	0.30	--	--	
l	1J	-40698	6267	-315	-2564	--	--	--	-1.69	0.12	1.00	0.26	1.93	0.27	--	--	
l	1K	-33782	6267	-2337	-2316	--	--	--	-1.40	0.10	1.00	0.26	1.71	0.30	--	--	
l	1L	-40698	6267	-2337	-2564	--	--	--	-1.69	0.12	1.00	0.26	1.93	0.27	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-33307	10839	895	144	--	--	--	-1.38	0.10	1.00	0.45	1.70	0.53	--	--	
½	1B	-49279	10839	895	-61	--	--	--	-2.05	0.15	1.00	0.45	2.20	0.41	--	--	
½	1C	-33307	10839	-687	144	--	--	--	-1.38	0.10	1.00	0.45	1.70	0.53	--	--	
½	1D	-49279	10839	-687	-61	--	--	--	-2.05	0.15	1.00	0.45	2.20	0.41	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-37154	6927	527	63	--	--	--	-1.54	0.11	1.00	0.29	1.82	0.32	--	--	
½	1J	-45432	6927	527	19	--	--	--	-1.89	0.13	1.00	0.29	2.08	0.28	--	--	
½	1K	-37154	6927	-319	63	--	--	--	-1.54	0.11	1.00	0.29	1.82	0.32	--	--	
½	1L	-45432	6927	-319	19	--	--	--	-1.89	0.13	1.00	0.29	2.08	0.28	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-36558	13445	2693	2234	--	--	--	-1.52	0.11	1.00	0.56	1.80	0.62	0.04	0.24	
0	1B	-57843	13445	2693	-194	--	--	--	-2.40	0.17	1.00	0.56	2.46	0.45	0.00	0.17	
0	1C	-36558	13445	647	2234	--	--	--	-1.52	0.11	1.00	0.56	1.80	0.62	0.04	0.06	
0	1D	-57843	13445	647	-194	--	--	--	-2.40	0.17	1.00	0.56	2.46	0.45	0.00	0.04	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-41636	9083	2220	1580	--	--	--	-1.73	0.12	1.00	0.38	1.96	0.39	0.03	0.18	
0	1J	-52765	9083	2220	460	--	--	--	-2.19	0.16	1.00	0.38	2.30	0.33	0.01	0.15	
0	1K	-41636	9083	1120	1580	--	--	--	-1.73	0.12	1.00	0.38	1.96	0.39	0.03	0.09	
0	1L	-52765	9083	1120	460	--	--	--	-2.19	0.16	1.00	0.38	2.30	0.33	0.01	0.07	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 77 Descrizione: Maschio murario n. 77 interno
altezza calcolata: 390.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-1719	179	431	0	--	--	--	-1.03	0.07	1.00	0.11	1.43	0.15	--	--	
l	1B	-2454	179	431	0	--	--	--	-1.47	0.10	1.00	0.11	1.76	0.12	--	--	
l	1C	-1719	179	-384	0	--	--	--	-1.03	0.07	1.00	0.11	1.43	0.15	--	--	
l	1D	-2454	179	-384	0	--	--	--	-1.47	0.10	1.00	0.11	1.76	0.12	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-1847	120	243	0	--	--	--	-1.11	0.08	1.00	0.07	1.49	0.10	--	--	
l	1J	-2326	120	243	0	--	--	--	-1.39	0.10	1.00	0.07	1.70	0.08	--	--	
l	1K	-1847	120	-196	0	--	--	--	-1.11	0.08	1.00	0.07	1.49	0.10	--	--	
l	1L	-2326	120	-196	0	--	--	--	-1.39	0.10	1.00	0.07	1.70	0.08	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-7715	1938	739	0	--	--	--	-1.15	0.08	1.00	0.29	1.53	0.38	--	--	
½	1B	-10258	1938	739	0	--	--	--	-1.53	0.11	1.00	0.29	1.81	0.32	--	--	
½	1C	-7715	1938	-542	0	--	--	--	-1.15	0.08	1.00	0.29	1.53	0.38	--	--	
½	1D	-10258	1938	-542	0	--	--	--	-1.53	0.11	1.00	0.29	1.81	0.32	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-8255	1157	471	0	--	--	--	-1.23	0.09	1.00	0.17	1.59	0.22	--	--	
½	1J	-9718	1157	471	0	--	--	--	-1.45	0.10	1.00	0.17	1.75	0.20	--	--	
½	1K	-8255	1157	-273	0	--	--	--	-1.23	0.09	1.00	0.17	1.59	0.22	--	--	
½	1L	-9718	1157	-273	0	--	--	--	-1.45	0.10	1.00	0.17	1.75	0.20	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-5095	1032	292	0	--	--	--	-1.52	0.11	1.00	0.31	1.80	0.34	0.00	0.19	
0	1B	-6192	1032	292	0	--	--	--	-1.85	0.13	1.00	0.31	2.05	0.30	0.00	0.16	
0	1C	-5095	1032	-207	0	--	--	--	-1.52	0.11	1.00	0.31	1.80	0.34	0.00	0.13	
0	1D	-6192	1032	-207	0	--	--	--	-1.85	0.13	1.00	0.31	2.05	0.30	0.00	0.11	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-5298	629	207	0	--	--	--	-1.58	0.11	1.00	0.19	1.85	0.20	0.00	0.13	
0	1J	-5989	629	207	0	--	--	--	-1.79	0.13	1.00	0.19	2.00	0.19	0.00	0.12	
0	1K	-5298	629	-122	0	--	--	--	-1.58	0.11	1.00	0.19	1.85	0.20	0.00	0.08	
0	1L	-5989	629	-122	0	--	--	--	-1.79	0.13	1.00	0.19	2.00	0.19	0.00	0.07	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 114 Descrizione: Maschio murario n. 114 interno
altezza calcolata: 390.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-37743	16949	-929	7955	--	--	--	-1.28	0.09	1.00	0.57	1.62	0.71	--	--	
l	1B	-48792	16949	-929	4915	--	--	--	-1.65	0.12	1.00	0.57	1.90	0.60	--	--	
l	1C	-37743	16949	-5424	7955	--	--	--	-1.28	0.09	1.00	0.57	1.62	0.71	--	--	
l	1D	-48792	16949	-5424	4915	--	--	--	-1.65	0.12	1.00	0.57	1.90	0.60	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-38813	14696	-1603	7658	--	--	--	-1.31	0.09	1.00	0.50	1.65	0.60	--	--	
l	1J	-47722	14696	-1603	5212	--	--	--	-1.61	0.12	1.00	0.50	1.87	0.53	--	--	
l	1K	-38813	14696	-4750	7658	--	--	--	-1.31	0.09	1.00	0.50	1.65	0.60	--	--	
l	1L	-47722	14696	-4750	5212	--	--	--	-1.61	0.12	1.00	0.50	1.87	0.53	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-72597	27687	-642	4167	--	--	--	-1.52	0.11	1.00	0.58	1.80	0.64	--	--	
½	1B	-90708	27687	-642	-1602	--	--	--	-1.90	0.14	1.00	0.58	2.08	0.56	--	--	
½	1C	-72597	27687	-5044	4167	--	--	--	-1.52	0.11	1.00	0.58	1.80	0.64	--	--	
½	1D	-90708	27687	-5044	-1602	--	--	--	-1.90	0.14	1.00	0.58	2.08	0.56	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-74591	24657	-1421	3452	--	--	--	-1.56	0.11	1.00	0.52	1.83	0.56	--	--	
½	1J	-88715	24657	-1421	-887	--	--	--	-1.86	0.13	1.00	0.52	2.05	0.50	--	--	
½	1K	-74591	24657	-4265	3452	--	--	--	-1.56	0.11	1.00	0.52	1.83	0.56	--	--	
½	1L	-88715	24657	-4265	-887	--	--	--	-1.86	0.13	1.00	0.52	2.05	0.50	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-58402	23273	3590	-4463	--	--	--	-1.81	0.13	1.00	0.72	2.02	0.71	0.04	0.18	
0	1B	-74133	23273	3590	-3393	--	--	--	-2.30	0.16	1.00	0.72	2.38	0.61	0.03	0.15	
0	1C	-58402	23273	-1486	-4463	--	--	--	-1.81	0.13	1.00	0.72	2.02	0.71	0.04	0.08	
0	1D	-74133	23273	-1486	-3393	--	--	--	-2.30	0.16	1.00	0.72	2.38	0.61	0.03	0.06	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-60322	21187	2493	-4570	--	--	--	-1.87	0.13	1.00	0.66	2.06	0.64	0.04	0.12	
0	1J	-72214	21187	2493	-3285	--	--	--	-2.24	0.16	1.00	0.66	2.34	0.56	0.03	0.11	
0	1K	-60322	21187	-390	-4570	--	--	--	-1.87	0.13	1.00	0.66	2.06	0.64	0.04	0.02	
0	1L	-72214	21187	-390	-3285	--	--	--	-2.24	0.16	1.00	0.66	2.34	0.56	0.03	0.02	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 115 Descrizione: Maschio murario n. 115
altezza calcolata: 390.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-40083	18106	3168	-3443	--	--	--	-1.25	0.09	1.00	0.56	1.60	0.71	--	--	
l	1B	-59570	18106	3168	-1604	--	--	--	-1.85	0.13	1.00	0.56	2.05	0.55	--	--	
l	1C	-40083	18106	-2931	-3443	--	--	--	-1.25	0.09	1.00	0.56	1.60	0.71	--	--	
l	1D	-59570	18106	-2931	-1604	--	--	--	-1.85	0.13	1.00	0.56	2.05	0.55	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-43475	15347	3558	-3078	--	--	--	-1.35	0.10	1.00	0.48	1.68	0.57	--	--	
l	1J	-56179	15347	3558	-1969	--	--	--	-1.75	0.12	1.00	0.48	1.97	0.48	--	--	
l	1K	-43475	15347	-3321	-3078	--	--	--	-1.35	0.10	1.00	0.48	1.68	0.57	--	--	
l	1L	-56179	15347	-3321	-1969	--	--	--	-1.75	0.12	1.00	0.48	1.97	0.48	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-50004	24951	1240	-2475	--	--	--	-1.56	0.11	1.00	0.78	1.83	0.85	--	--	
½	1B	-77189	24951	1240	15761	--	--	--	-2.40	0.17	1.00	0.78	2.46	0.63	--	--	
½	1C	-50004	24951	-1570	-2475	--	--	--	-1.56	0.11	1.00	0.78	1.83	0.85	--	--	
½	1D	-77189	24951	-1570	15761	--	--	--	-2.40	0.17	1.00	0.78	2.46	0.63	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-54168	21143	1409	616	--	--	--	-1.69	0.12	1.00	0.66	1.92	0.68	--	--	
½	1J	-73025	21143	1409	12671	--	--	--	-2.27	0.16	1.00	0.66	2.37	0.56	--	--	
½	1K	-54168	21143	-1740	616	--	--	--	-1.69	0.12	1.00	0.66	1.92	0.68	--	--	
½	1L	-73025	21143	-1740	12671	--	--	--	-2.27	0.16	1.00	0.66	2.37	0.56	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-59564	23871	801	-3302	--	--	--	-1.85	0.13	1.00	0.74	2.05	0.72	0.03	0.04	
0	1B	-79835	23871	801	8823	--	--	--	-2.49	0.18	1.00	0.74	2.52	0.59	0.07	0.03	
0	1C	-59564	23871	-1089	-3302	--	--	--	-1.85	0.13	1.00	0.74	2.05	0.72	0.03	0.05	
0	1D	-79835	23871	-1089	8823	--	--	--	-2.49	0.18	1.00	0.74	2.52	0.59	0.07	0.04	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-62360	20003	935	-1508	--	--	--	-1.94	0.14	1.00	0.62	2.12	0.59	0.01	0.04	
0	1J	-77039	20003	935	7029	--	--	--	-2.40	0.17	1.00	0.62	2.46	0.51	0.06	0.04	
0	1K	-62360	20003	-1222	-1508	--	--	--	-1.94	0.14	1.00	0.62	2.12	0.59	0.01	0.06	
0	1L	-77039	20003	-1222	7029	--	--	--	-2.40	0.17	1.00	0.62	2.46	0.51	0.06	0.05	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 117 Descrizione: Maschio murario n. 117 interno
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-12052	1518	-834	0	--	--	--	-1.54	0.11	1.00	0.19	1.82	0.21	--	--	
l	1B	-15530	1518	-834	0	--	--	--	-1.99	0.14	1.00	0.19	2.15	0.18	--	--	
l	1C	-12052	1518	-2027	0	--	--	--	-1.54	0.11	1.00	0.19	1.82	0.21	--	--	
l	1D	-15530	1518	-2027	0	--	--	--	-1.99	0.14	1.00	0.19	2.15	0.18	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-12517	1362	-671	0	--	--	--	-1.60	0.11	1.00	0.17	1.86	0.19	--	--	
l	1J	-15066	1362	-671	0	--	--	--	-1.93	0.14	1.00	0.17	2.11	0.17	--	--	
l	1K	-12517	1362	-2190	0	--	--	--	-1.60	0.11	1.00	0.17	1.86	0.19	--	--	
l	1L	-15066	1362	-2190	0	--	--	--	-1.93	0.14	1.00	0.17	2.11	0.17	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-14412	6234	-232	0	--	--	--	-1.85	0.13	1.00	0.80	2.04	0.78	--	--	
½	1B	-17947	6234	-232	0	--	--	--	-2.30	0.16	1.00	0.80	2.38	0.67	--	--	
½	1C	-14412	6234	-802	0	--	--	--	-1.85	0.13	1.00	0.80	2.04	0.78	--	--	
½	1D	-17947	6234	-802	0	--	--	--	-2.30	0.16	1.00	0.80	2.38	0.67	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-14832	5447	-224	0	--	--	--	-1.90	0.14	1.00	0.70	2.09	0.67	--	--	
½	1J	-17526	5447	-224	0	--	--	--	-2.25	0.16	1.00	0.70	2.34	0.60	--	--	
½	1K	-14832	5447	-810	0	--	--	--	-1.90	0.14	1.00	0.70	2.09	0.67	--	--	
½	1L	-17526	5447	-810	0	--	--	--	-2.25	0.16	1.00	0.70	2.34	0.60	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-13839	6594	698	0	--	--	--	-1.77	0.13	1.00	0.84	1.99	0.85	0.00	0.15	
0	1B	-20674	6594	698	0	--	--	--	-2.65	0.19	1.00	0.84	2.65	0.64	0.00	0.11	
0	1C	-13839	6594	-280	0	--	--	--	-1.77	0.13	1.00	0.84	1.99	0.85	0.00	0.06	
0	1D	-20674	6594	-280	0	--	--	--	-2.65	0.19	1.00	0.84	2.65	0.64	0.00	0.04	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-14718	5829	753	0	--	--	--	-1.89	0.13	1.00	0.75	2.07	0.72	0.00	0.15	
0	1J	-19795	5829	753	0	--	--	--	-2.54	0.18	1.00	0.75	2.56	0.58	0.00	0.12	
0	1K	-14718	5829	-334	0	--	--	--	-1.89	0.13	1.00	0.75	2.07	0.72	0.00	0.07	
0	1L	-19795	5829	-334	0	--	--	--	-2.54	0.18	1.00	0.75	2.56	0.58	0.00	0.05	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 119 Descrizione: Maschio murario n. 119 interno
altezza calcolata: 390.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-3845	1786	167	0	--	--	--	-0.95	0.07	1.00	0.44	1.38	0.64	--	--	
l	1B	-9213	1786	167	0	--	--	--	-2.29	0.16	1.00	0.44	2.37	0.37	--	--	
l	1C	-3845	1786	-468	0	--	--	--	-0.95	0.07	1.00	0.44	1.38	0.64	--	--	
l	1D	-9213	1786	-468	0	--	--	--	-2.29	0.16	1.00	0.44	2.37	0.37	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-4409	1640	106	0	--	--	--	-1.09	0.08	1.00	0.41	1.48	0.55	--	--	
l	1J	-8649	1640	106	0	--	--	--	-2.15	0.15	1.00	0.41	2.27	0.36	--	--	
l	1K	-4409	1640	-407	0	--	--	--	-1.09	0.08	1.00	0.41	1.48	0.55	--	--	
l	1L	-8649	1640	-407	0	--	--	--	-2.15	0.15	1.00	0.41	2.27	0.36	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-8632	3114	418	0	--	--	--	-2.14	0.15	1.00	0.77	2.27	0.68	--	--	
½	1B	-19545	3114	418	0	--	--	--	-4.85	0.35	1.00	0.77	4.30	0.36	--	--	
½	1C	-8632	3114	-394	0	--	--	--	-2.14	0.15	1.00	0.77	2.27	0.68	--	--	
½	1D	-19545	3114	-394	0	--	--	--	-4.85	0.35	1.00	0.77	4.30	0.36	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-10073	2931	216	0	--	--	--	-2.50	0.18	1.00	0.73	2.53	0.57	--	--	
½	1J	-18104	2931	216	0	--	--	--	-4.49	0.32	1.00	0.73	4.03	0.36	--	--	
½	1K	-10073	2931	-192	0	--	--	--	-2.50	0.18	1.00	0.73	2.53	0.57	--	--	
½	1L	-18104	2931	-192	0	--	--	--	-4.49	0.32	1.00	0.73	4.03	0.36	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-9040	2170	348	0	--	--	--	-2.24	0.16	1.00	0.54	2.34	0.46	0.00	0.12	
0	1B	-11785	2170	348	0	--	--	--	-2.92	0.21	1.00	0.54	2.85	0.38	0.00	0.10	
0	1C	-9040	2170	-147	0	--	--	--	-2.24	0.16	1.00	0.54	2.34	0.46	0.00	0.05	
0	1D	-11785	2170	-147	0	--	--	--	-2.92	0.21	1.00	0.54	2.85	0.38	0.00	0.04	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-9443	1877	252	0	--	--	--	-2.34	0.17	1.00	0.47	2.42	0.39	0.00	0.08	
0	1J	-11382	1877	252	0	--	--	--	-2.82	0.20	1.00	0.47	2.78	0.34	0.00	0.07	
0	1K	-9443	1877	-50	0	--	--	--	-2.34	0.17	1.00	0.47	2.42	0.39	0.00	0.02	
0	1L	-11382	1877	-50	0	--	--	--	-2.82	0.20	1.00	0.47	2.78	0.34	0.00	0.01	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 125 Descrizione: Maschio murario n. 125 verso portico
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-36770	11560	6658	-11386	--	--	--	-2.18	0.16	1.00	0.68	2.29	0.60	--	--	
l	1B	-46661	11560	6658	-9490	--	--	--	-2.76	0.20	1.00	0.68	2.73	0.50	--	--	
l	1C	-36770	11560	5060	-11386	--	--	--	-2.18	0.16	1.00	0.68	2.29	0.60	--	--	
l	1D	-46661	11560	5060	-9490	--	--	--	-2.76	0.20	1.00	0.68	2.73	0.50	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-36622	11789	6464	-11441	--	--	--	-2.17	0.15	1.00	0.70	2.29	0.61	--	--	
l	1J	-46809	11789	6464	-9435	--	--	--	-2.77	0.20	1.00	0.70	2.74	0.51	--	--	
l	1K	-36622	11789	5254	-11441	--	--	--	-2.17	0.15	1.00	0.70	2.29	0.61	--	--	
l	1L	-46809	11789	5254	-9435	--	--	--	-2.77	0.20	1.00	0.70	2.74	0.51	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-63112	10870	2992	-12164	--	--	--	-2.11	0.15	1.00	0.36	2.24	0.32	--	--	
½	1B	-75216	10870	2992	-20836	--	--	--	-2.51	0.18	1.00	0.36	2.54	0.29	--	--	
½	1C	-63112	10870	1508	-12164	--	--	--	-2.11	0.15	1.00	0.36	2.24	0.32	--	--	
½	1D	-75216	10870	1508	-20836	--	--	--	-2.51	0.18	1.00	0.36	2.54	0.29	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-63307	10554	2976	-11997	--	--	--	-2.12	0.15	1.00	0.35	2.25	0.31	--	--	
½	1J	-75020	10554	2976	-21003	--	--	--	-2.51	0.18	1.00	0.35	2.54	0.28	--	--	
½	1K	-63307	10554	1524	-11997	--	--	--	-2.12	0.15	1.00	0.35	2.25	0.31	--	--	
½	1L	-75020	10554	1524	-21003	--	--	--	-2.51	0.18	1.00	0.35	2.54	0.28	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-50071	8226	-2016	-6948	--	--	--	-2.54	0.18	1.00	0.42	2.56	0.33	0.13	0.14	
0	1B	-67629	8226	-2016	-11480	--	--	--	-3.43	0.24	1.00	0.42	3.23	0.26	0.18	0.11	
0	1C	-50071	8226	-3426	-6948	--	--	--	-2.54	0.18	1.00	0.42	2.56	0.33	0.13	0.23	
0	1D	-67629	8226	-3426	-11480	--	--	--	-3.43	0.24	1.00	0.42	3.23	0.26	0.18	0.19	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-50649	7647	-2195	-6987	--	--	--	-2.57	0.18	1.00	0.39	2.59	0.30	0.13	0.15	
0	1J	-67051	7647	-2195	-11441	--	--	--	-3.40	0.24	1.00	0.39	3.21	0.24	0.18	0.12	
0	1K	-50649	7647	-3247	-6987	--	--	--	-2.57	0.18	1.00	0.39	2.59	0.30	0.13	0.22	
0	1L	-67051	7647	-3247	-11441	--	--	--	-3.40	0.24	1.00	0.39	3.21	0.24	0.18	0.18	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 126 Descrizione: Maschio murario n. 126 verso portico
altezza calcolata: 390.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-13241	2679	531	-277	--	--	--	-1.38	0.10	1.00	0.28	1.69	0.33	--	--	
l	1B	-14983	2679	531	-27	--	--	--	-1.56	0.11	1.00	0.28	1.83	0.30	--	--	
l	1C	-13241	2679	-615	-277	--	--	--	-1.38	0.10	1.00	0.28	1.69	0.33	--	--	
l	1D	-14983	2679	-615	-27	--	--	--	-1.56	0.11	1.00	0.28	1.83	0.30	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-13163	2453	553	-300	--	--	--	-1.37	0.10	1.00	0.26	1.69	0.30	--	--	
l	1J	-15060	2453	553	-3	--	--	--	-1.57	0.11	1.00	0.26	1.84	0.28	--	--	
l	1K	-13163	2453	-637	-300	--	--	--	-1.37	0.10	1.00	0.26	1.69	0.30	--	--	
l	1L	-15060	2453	-637	-3	--	--	--	-1.57	0.11	1.00	0.26	1.84	0.28	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-18307	4915	501	252	--	--	--	-1.91	0.14	1.00	0.51	2.09	0.49	--	--	
½	1B	-20845	4915	501	911	--	--	--	-2.17	0.16	1.00	0.51	2.29	0.45	--	--	
½	1C	-18307	4915	-108	252	--	--	--	-1.91	0.14	1.00	0.51	2.09	0.49	--	--	
½	1D	-20845	4915	-108	911	--	--	--	-2.17	0.16	1.00	0.51	2.29	0.45	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-18042	4778	472	197	--	--	--	-1.88	0.13	1.00	0.50	2.07	0.48	--	--	
½	1J	-21110	4778	472	966	--	--	--	-2.20	0.16	1.00	0.50	2.31	0.43	--	--	
½	1K	-18042	4778	-79	197	--	--	--	-1.88	0.13	1.00	0.50	2.07	0.48	--	--	
½	1L	-21110	4778	-79	966	--	--	--	-2.20	0.16	1.00	0.50	2.31	0.43	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-17105	4105	468	-188	--	--	--	-1.78	0.13	1.00	0.43	2.00	0.43	0.02	0.09	
0	1B	-22402	4105	468	545	--	--	--	-2.33	0.17	1.00	0.43	2.41	0.35	0.05	0.07	
0	1C	-17105	4105	-114	-188	--	--	--	-1.78	0.13	1.00	0.43	2.00	0.43	0.02	0.02	
0	1D	-22402	4105	-114	545	--	--	--	-2.33	0.17	1.00	0.43	2.41	0.35	0.05	0.02	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-16751	4155	383	-236	--	--	--	-1.75	0.12	1.00	0.43	1.97	0.44	0.03	0.07	
0	1J	-22756	4155	383	593	--	--	--	-2.37	0.17	1.00	0.43	2.44	0.36	0.05	0.06	
0	1K	-16751	4155	-28	-236	--	--	--	-1.75	0.12	1.00	0.43	1.97	0.44	0.03	0.01	
0	1L	-22756	4155	-28	593	--	--	--	-2.37	0.17	1.00	0.43	2.44	0.36	0.05	0.00	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 127 Descrizione: Maschio murario n. 127 verso portico
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-16972	1153	1885	698	--	--	--	-1.67	0.12	1.00	0.11	1.92	0.12	--	--	
l	1B	-20863	1153	1885	403	--	--	--	-2.06	0.15	1.00	0.11	2.20	0.10	--	--	
l	1C	-16972	1153	1080	698	--	--	--	-1.67	0.12	1.00	0.11	1.92	0.12	--	--	
l	1D	-20863	1153	1080	403	--	--	--	-2.06	0.15	1.00	0.11	2.20	0.10	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-16688	1365	1895	731	--	--	--	-1.65	0.12	1.00	0.13	1.89	0.14	--	--	
l	1J	-21147	1365	1895	370	--	--	--	-2.09	0.15	1.00	0.13	2.22	0.12	--	--	
l	1K	-16688	1365	1071	731	--	--	--	-1.65	0.12	1.00	0.13	1.89	0.14	--	--	
l	1L	-21147	1365	1071	370	--	--	--	-2.09	0.15	1.00	0.13	2.22	0.12	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-18864	3130	435	0	--	--	--	-1.99	0.14	1.00	0.33	2.15	0.31	--	--	
½	1B	-25577	3130	435	0	--	--	--	-2.69	0.19	1.00	0.33	2.68	0.25	--	--	
½	1C	-18864	3130	203	0	--	--	--	-1.99	0.14	1.00	0.33	2.15	0.31	--	--	
½	1D	-25577	3130	203	0	--	--	--	-2.69	0.19	1.00	0.33	2.68	0.25	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-18346	3635	410	0	--	--	--	-1.93	0.14	1.00	0.38	2.11	0.36	--	--	
½	1J	-26095	3635	410	0	--	--	--	-2.75	0.20	1.00	0.38	2.72	0.28	--	--	
½	1K	-18346	3635	228	0	--	--	--	-1.93	0.14	1.00	0.38	2.11	0.36	--	--	
½	1L	-26095	3635	228	0	--	--	--	-2.75	0.20	1.00	0.38	2.72	0.28	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-21286	5817	-601	0	--	--	--	-2.24	0.16	1.00	0.61	2.34	0.52	0.00	0.09	
0	1B	-28699	5817	-601	0	--	--	--	-3.02	0.22	1.00	0.61	2.93	0.42	0.00	0.07	
0	1C	-21286	5817	-1018	0	--	--	--	-2.24	0.16	1.00	0.61	2.34	0.52	0.00	0.16	
0	1D	-28699	5817	-1018	0	--	--	--	-3.02	0.22	1.00	0.61	2.93	0.42	0.00	0.13	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-20641	6209	-543	0	--	--	--	-2.17	0.16	1.00	0.65	2.29	0.57	0.00	0.09	
0	1J	-29344	6209	-543	0	--	--	--	-3.09	0.22	1.00	0.65	2.98	0.44	0.00	0.07	
0	1K	-20641	6209	-1076	0	--	--	--	-2.17	0.16	1.00	0.65	2.29	0.57	0.00	0.17	
0	1L	-29344	6209	-1076	0	--	--	--	-3.09	0.22	1.00	0.65	2.98	0.44	0.00	0.13	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 130 Descrizione: Maschio murario n. 130 interno
altezza calcolata: 390.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-14242	4448	682	106	--	--	--	-1.23	0.09	1.00	0.39	1.59	0.49	--	--	
l	1B	-19641	4448	682	591	--	--	--	-1.70	0.12	1.00	0.39	1.94	0.40	--	--	
l	1C	-14242	4448	-838	106	--	--	--	-1.23	0.09	1.00	0.39	1.59	0.49	--	--	
l	1D	-19641	4448	-838	591	--	--	--	-1.70	0.12	1.00	0.39	1.94	0.40	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-14783	4717	748	379	--	--	--	-1.28	0.09	1.00	0.41	1.62	0.50	--	--	
l	1J	-19100	4717	748	317	--	--	--	-1.66	0.12	1.00	0.41	1.90	0.43	--	--	
l	1K	-14783	4717	-904	379	--	--	--	-1.28	0.09	1.00	0.41	1.62	0.50	--	--	
l	1L	-19100	4717	-904	317	--	--	--	-1.66	0.12	1.00	0.41	1.90	0.43	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-23014	2941	423	-1018	--	--	--	-1.99	0.14	1.00	0.25	2.16	0.24	--	--	
½	1B	-27732	2941	423	-1153	--	--	--	-2.40	0.17	1.00	0.25	2.46	0.21	--	--	
½	1C	-23014	2941	-758	-1018	--	--	--	-1.99	0.14	1.00	0.25	2.16	0.24	--	--	
½	1D	-27732	2941	-758	-1153	--	--	--	-2.40	0.17	1.00	0.25	2.46	0.21	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-23232	3257	578	-943	--	--	--	-2.01	0.14	1.00	0.28	2.17	0.26	--	--	
½	1J	-27514	3257	578	-1229	--	--	--	-2.38	0.17	1.00	0.28	2.45	0.23	--	--	
½	1K	-23232	3257	-913	-943	--	--	--	-2.01	0.14	1.00	0.28	2.17	0.26	--	--	
½	1L	-27514	3257	-913	-1229	--	--	--	-2.38	0.17	1.00	0.28	2.45	0.23	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-23455	2122	588	-15	--	--	--	-2.03	0.15	1.00	0.18	2.18	0.17	0.00	0.08	
0	1B	-31341	2122	588	-1004	--	--	--	-2.72	0.19	1.00	0.18	2.70	0.14	0.06	0.06	
0	1C	-23455	2122	-842	-15	--	--	--	-2.03	0.15	1.00	0.18	2.18	0.17	0.00	0.11	
0	1D	-31341	2122	-842	-1004	--	--	--	-2.72	0.19	1.00	0.18	2.70	0.14	0.06	0.09	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-23443	2396	676	237	--	--	--	-2.03	0.15	1.00	0.21	2.18	0.19	0.02	0.09	
0	1J	-31353	2396	676	-1256	--	--	--	-2.72	0.19	1.00	0.21	2.70	0.15	0.07	0.07	
0	1K	-23443	2396	-929	237	--	--	--	-2.03	0.15	1.00	0.21	2.18	0.19	0.02	0.12	
0	1L	-31353	2396	-929	-1256	--	--	--	-2.72	0.19	1.00	0.21	2.70	0.15	0.07	0.10	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 131 Descrizione: Maschio murario n. 131 interno
altezza calcolata: 390.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-52980	4227	-906	79	--	--	--	-1.41	0.10	1.00	0.11	1.72	0.13	--	--	
l	1B	-55608	4227	-906	3116	--	--	--	-1.48	0.11	1.00	0.11	1.77	0.13	--	--	
l	1C	-52980	4227	-2584	79	--	--	--	-1.41	0.10	1.00	0.11	1.72	0.13	--	--	
l	1D	-55608	4227	-2584	3116	--	--	--	-1.48	0.11	1.00	0.11	1.77	0.13	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-52700	4591	-886	-236	--	--	--	-1.40	0.10	1.00	0.12	1.71	0.14	--	--	
l	1J	-55889	4591	-886	3432	--	--	--	-1.48	0.11	1.00	0.12	1.77	0.14	--	--	
l	1K	-52700	4591	-2603	-236	--	--	--	-1.40	0.10	1.00	0.12	1.71	0.14	--	--	
l	1L	-55889	4591	-2603	3432	--	--	--	-1.48	0.11	1.00	0.12	1.77	0.14	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-66444	7709	138	5278	--	--	--	-1.77	0.13	1.00	0.20	1.98	0.21	--	--	
½	1B	-72088	7709	138	13239	--	--	--	-1.92	0.14	1.00	0.20	2.10	0.20	--	--	
½	1C	-66444	7709	-2644	5278	--	--	--	-1.77	0.13	1.00	0.20	1.98	0.21	--	--	
½	1D	-72088	7709	-2644	13239	--	--	--	-1.92	0.14	1.00	0.20	2.10	0.20	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-65925	8873	156	4404	--	--	--	-1.75	0.13	1.00	0.24	1.97	0.24	--	--	
½	1J	-72606	8873	156	14114	--	--	--	-1.93	0.14	1.00	0.24	2.11	0.22	--	--	
½	1K	-65925	8873	-2662	4404	--	--	--	-1.75	0.13	1.00	0.24	1.97	0.24	--	--	
½	1L	-72606	8873	-2662	14114	--	--	--	-1.93	0.14	1.00	0.24	2.11	0.22	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-77037	7957	414	4653	--	--	--	-2.05	0.15	1.00	0.21	2.20	0.19	0.03	0.02	
0	1B	-82228	7957	414	9979	--	--	--	-2.18	0.16	1.00	0.21	2.30	0.18	0.06	0.02	
0	1C	-77037	7957	-3156	4653	--	--	--	-2.05	0.15	1.00	0.21	2.20	0.19	0.03	0.12	
0	1D	-82228	7957	-3156	9979	--	--	--	-2.18	0.16	1.00	0.21	2.30	0.18	0.06	0.12	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-76497	9122	419	3922	--	--	--	-2.03	0.15	1.00	0.24	2.18	0.22	0.03	0.02	
0	1J	-82768	9122	419	10710	--	--	--	-2.20	0.16	1.00	0.24	2.31	0.21	0.07	0.02	
0	1K	-76497	9122	-3161	3922	--	--	--	-2.03	0.15	1.00	0.24	2.18	0.22	0.03	0.12	
0	1L	-82768	9122	-3161	10710	--	--	--	-2.20	0.16	1.00	0.24	2.31	0.21	0.07	0.12	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **9** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 2p-3p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 132 Descrizione: Maschio murario n. 132 interno
altezza calcolata: 390.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-10955	2521	813	0	--	--	--	-1.35	0.10	1.00	0.31	1.67	0.37	--	--	
l	1B	-12874	2521	813	0	--	--	--	-1.58	0.11	1.00	0.31	1.85	0.34	--	--	
l	1C	-10955	2521	-441	0	--	--	--	-1.35	0.10	1.00	0.31	1.67	0.37	--	--	
l	1D	-12874	2521	-441	0	--	--	--	-1.58	0.11	1.00	0.31	1.85	0.34	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-10701	2602	702	0	--	--	--	-1.31	0.09	1.00	0.32	1.65	0.39	--	--	
l	1J	-13128	2602	702	0	--	--	--	-1.61	0.12	1.00	0.32	1.87	0.34	--	--	
l	1K	-10701	2602	-330	0	--	--	--	-1.31	0.09	1.00	0.32	1.65	0.39	--	--	
l	1L	-13128	2602	-330	0	--	--	--	-1.61	0.12	1.00	0.32	1.87	0.34	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-14902	2931	484	0	--	--	--	-1.83	0.13	1.00	0.36	2.03	0.35	--	--	
½	1B	-15503	2931	484	0	--	--	--	-1.90	0.14	1.00	0.36	2.09	0.34	--	--	
½	1C	-14902	2931	-281	0	--	--	--	-1.83	0.13	1.00	0.36	2.03	0.35	--	--	
½	1D	-15503	2931	-281	0	--	--	--	-1.90	0.14	1.00	0.36	2.09	0.34	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-14818	2855	371	0	--	--	--	-1.82	0.13	1.00	0.35	2.03	0.35	--	--	
½	1J	-15587	2855	371	0	--	--	--	-1.92	0.14	1.00	0.35	2.10	0.33	--	--	
½	1K	-14818	2855	-168	0	--	--	--	-1.82	0.13	1.00	0.35	2.03	0.35	--	--	
½	1L	-15587	2855	-168	0	--	--	--	-1.92	0.14	1.00	0.35	2.10	0.33	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-15347	1826	756	0	--	--	--	-1.89	0.13	1.00	0.22	2.07	0.22	0.00	0.15	
0	1B	-18329	1826	756	0	--	--	--	-2.25	0.16	1.00	0.22	2.35	0.19	0.00	0.13	
0	1C	-15347	1826	-825	0	--	--	--	-1.89	0.13	1.00	0.22	2.07	0.22	0.00	0.16	
0	1D	-18329	1826	-825	0	--	--	--	-2.25	0.16	1.00	0.22	2.35	0.19	0.00	0.14	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-15176	1817	801	0	--	--	--	-1.86	0.13	1.00	0.22	2.06	0.22	0.00	0.16	
0	1J	-18500	1817	801	0	--	--	--	-2.27	0.16	1.00	0.22	2.36	0.19	0.00	0.13	
0	1K	-15176	1817	-869	0	--	--	--	-1.86	0.13	1.00	0.22	2.06	0.22	0.00	0.17	
0	1L	-18500	1817	-869	0	--	--	--	-2.27	0.16	1.00	0.22	2.36	0.19	0.00	0.15	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **1** Descrizione: **Maschio murario n. 1 su corso valdocco**
altezza calcolata: **410.00** cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-1542	998	280	0	--	--	--	-0.25	0.02	1.00	0.16	0.85	0.39	--	--	
l	1B	-4767	998	280	0	--	--	--	-0.78	0.06	1.00	0.16	1.25	0.26	--	--	
l	1C	-1542	998	-537	0	--	--	--	-0.25	0.02	1.00	0.16	0.85	0.39	--	--	
l	1D	-4767	998	-537	0	--	--	--	-0.78	0.06	1.00	0.16	1.25	0.26	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-2259	547	121	0	--	--	--	-0.37	0.03	1.00	0.09	0.94	0.19	--	--	
l	1J	-4050	547	121	0	--	--	--	-0.66	0.05	1.00	0.09	1.16	0.15	--	--	
l	1K	-2259	547	-379	0	--	--	--	-0.37	0.03	1.00	0.09	0.94	0.19	--	--	
l	1L	-4050	547	-379	0	--	--	--	-0.66	0.05	1.00	0.09	1.16	0.15	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-8402	1595	1298	52	--	--	--	-0.65	0.05	1.00	0.12	1.15	0.21	--	--	
½	1B	-14052	1595	1298	-196	--	--	--	-1.08	0.08	1.00	0.12	1.47	0.17	--	--	
½	1C	-8402	1595	-1401	52	--	--	--	-0.65	0.05	1.00	0.12	1.15	0.21	--	--	
½	1D	-14052	1595	-1401	-196	--	--	--	-1.08	0.08	1.00	0.12	1.47	0.17	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-9176	1177	639	12	--	--	--	-0.71	0.05	1.00	0.09	1.19	0.15	--	--	
½	1J	-13277	1177	639	-155	--	--	--	-1.02	0.07	1.00	0.09	1.43	0.13	--	--	
½	1K	-9176	1177	-742	12	--	--	--	-0.71	0.05	1.00	0.09	1.19	0.15	--	--	
½	1L	-13277	1177	-742	-155	--	--	--	-1.02	0.07	1.00	0.09	1.43	0.13	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-5325	869	695	0	--	--	--	-0.87	0.06	1.00	0.14	1.32	0.22	0.00	0.35	
0	1B	-6723	869	695	0	--	--	--	-1.10	0.08	1.00	0.14	1.49	0.19	0.00	0.28	
0	1C	-5325	869	-801	0	--	--	--	-0.87	0.06	1.00	0.14	1.32	0.22	0.00	0.41	
0	1D	-6723	869	-801	0	--	--	--	-1.10	0.08	1.00	0.14	1.49	0.19	0.00	0.33	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-5672	738	322	0	--	--	--	-0.93	0.07	1.00	0.12	1.36	0.18	0.00	0.15	
0	1J	-6376	738	322	0	--	--	--	-1.05	0.07	1.00	0.12	1.44	0.17	0.00	0.14	
0	1K	-5672	738	-428	0	--	--	--	-0.93	0.07	1.00	0.12	1.36	0.18	0.00	0.20	
0	1L	-6376	738	-428	0	--	--	--	-1.05	0.07	1.00	0.12	1.44	0.17	0.00	0.18	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **2** Descrizione: Maschio murario n. 2 su corso Valdocco
altezza calcolata: **410.00** cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-10779	5328	-9070	-1821	--	--	--	-0.38	0.03	1.00	0.19	0.94	0.39	--	--	
l	1B	-16028	5328	-9070	-301	--	--	--	-0.56	0.04	1.00	0.19	1.08	0.34	--	--	
l	1C	-10779	5328	-14935	-1821	--	--	--	-0.38	0.03	1.00	0.19	0.94	0.39	--	--	
l	1D	-16028	5328	-14935	-301	--	--	--	-0.56	0.04	1.00	0.19	1.08	0.34	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-11620	4701	-10368	-1251	--	--	--	-0.41	0.03	1.00	0.16	0.96	0.34	--	--	
l	1J	-15187	4701	-10368	-871	--	--	--	-0.53	0.04	1.00	0.16	1.06	0.31	--	--	
l	1K	-11620	4701	-13637	-1251	--	--	--	-0.41	0.03	1.00	0.16	0.96	0.34	--	--	
l	1L	-15187	4701	-13637	-871	--	--	--	-0.53	0.04	1.00	0.16	1.06	0.31	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-35486	4230	-5331	-6663	--	--	--	-0.62	0.04	1.00	0.07	1.12	0.13	--	--	
½	1B	-51384	4230	-5331	-1167	--	--	--	-0.90	0.06	1.00	0.07	1.33	0.11	--	--	
½	1C	-35486	4230	-12762	-6663	--	--	--	-0.62	0.04	1.00	0.07	1.12	0.13	--	--	
½	1D	-51384	4230	-12762	-1167	--	--	--	-0.90	0.06	1.00	0.07	1.33	0.11	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-37640	3446	-7013	-4830	--	--	--	-0.66	0.05	1.00	0.06	1.15	0.10	--	--	
½	1J	-49229	3446	-7013	-3000	--	--	--	-0.86	0.06	1.00	0.06	1.30	0.09	--	--	
½	1K	-37640	3446	-11081	-4830	--	--	--	-0.66	0.05	1.00	0.06	1.15	0.10	--	--	
½	1L	-49229	3446	-11081	-3000	--	--	--	-0.86	0.06	1.00	0.06	1.30	0.09	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-28863	3354	6939	-657	--	--	--	-1.01	0.07	1.00	0.12	1.42	0.17	0.02	0.50	
0	1B	-33151	3354	6939	-867	--	--	--	-1.16	0.08	1.00	0.12	1.53	0.15	0.02	0.44	
0	1C	-28863	3354	3779	-657	--	--	--	-1.01	0.07	1.00	0.12	1.42	0.17	0.02	0.27	
0	1D	-33151	3354	3779	-867	--	--	--	-1.16	0.08	1.00	0.12	1.53	0.15	0.02	0.24	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-29722	2994	6163	-746	--	--	--	-1.04	0.07	1.00	0.10	1.44	0.15	0.02	0.43	
0	1J	-32292	2994	6163	-777	--	--	--	-1.13	0.08	1.00	0.10	1.51	0.14	0.02	0.40	
0	1K	-29722	2994	4554	-746	--	--	--	-1.04	0.07	1.00	0.10	1.44	0.15	0.02	0.32	
0	1L	-32292	2994	4554	-777	--	--	--	-1.13	0.08	1.00	0.10	1.51	0.14	0.02	0.30	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **3** Descrizione: **Maschio murario n. 3 su corso valdocco**
altezza calcolata: **410.00** cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-10543	2080	-6089	37	--	--	--	-0.95	0.07	1.00	0.19	1.37	0.27	--	--	
l	1B	-12219	2080	-6089	147	--	--	--	-1.10	0.08	1.00	0.19	1.49	0.25	--	--	
l	1C	-10543	2080	-10417	37	--	--	--	-0.95	0.07	1.00	0.19	1.37	0.27	--	--	
l	1D	-12219	2080	-10417	147	--	--	--	-1.10	0.08	1.00	0.19	1.49	0.25	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-10660	2061	-6882	76	--	--	--	-0.96	0.07	1.00	0.19	1.38	0.27	--	--	
l	1J	-12103	2061	-6882	108	--	--	--	-1.09	0.08	1.00	0.19	1.48	0.25	--	--	
l	1K	-10660	2061	-9624	76	--	--	--	-0.96	0.07	1.00	0.19	1.38	0.27	--	--	
l	1L	-12103	2061	-9624	108	--	--	--	-1.09	0.08	1.00	0.19	1.48	0.25	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-21534	3242	-2719	563	--	--	--	-0.97	0.07	1.00	0.15	1.39	0.21	--	--	
½	1B	-27335	3242	-2719	930	--	--	--	-1.23	0.09	1.00	0.15	1.59	0.18	--	--	
½	1C	-21534	3242	-7043	563	--	--	--	-0.97	0.07	1.00	0.15	1.39	0.21	--	--	
½	1D	-27335	3242	-7043	930	--	--	--	-1.23	0.09	1.00	0.15	1.59	0.18	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-21408	3246	-3794	698	--	--	--	-0.97	0.07	1.00	0.15	1.38	0.21	--	--	
½	1J	-27461	3246	-3794	795	--	--	--	-1.24	0.09	1.00	0.15	1.59	0.18	--	--	
½	1K	-21408	3246	-5968	698	--	--	--	-0.97	0.07	1.00	0.15	1.38	0.21	--	--	
½	1L	-27461	3246	-5968	795	--	--	--	-1.24	0.09	1.00	0.15	1.59	0.18	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-15227	2839	6981	-183	--	--	--	-1.37	0.10	1.00	0.26	1.69	0.30	0.02	1.30	NON Verif.
0	1B	-16391	2839	6981	-289	--	--	--	-1.48	0.11	1.00	0.26	1.77	0.29	0.03	1.22	NON Verif.
0	1C	-15227	2839	2502	-183	--	--	--	-1.37	0.10	1.00	0.26	1.69	0.30	0.02	0.46	
0	1D	-16391	2839	2502	-289	--	--	--	-1.48	0.11	1.00	0.26	1.77	0.29	0.03	0.44	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-15442	2857	5832	-218	--	--	--	-1.39	0.10	1.00	0.26	1.71	0.30	0.02	1.07	NON Verif.
0	1J	-16177	2857	5832	-253	--	--	--	-1.46	0.10	1.00	0.26	1.75	0.29	0.03	1.03	NON Verif.
0	1K	-15442	2857	3650	-218	--	--	--	-1.39	0.10	1.00	0.26	1.71	0.30	0.02	0.67	
0	1L	-16177	2857	3650	-253	--	--	--	-1.46	0.10	1.00	0.26	1.75	0.29	0.03	0.64	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **4** Descrizione: **Maschio murario n. 4 su corso valdocco**
altezza calcolata: **410.00** cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-13827	7876	-12004	471	--	--	--	-0.46	0.03	1.00	0.26	1.01	0.52	--	--	
l	1B	-18430	7876	-12004	810	--	--	--	-0.62	0.04	1.00	0.26	1.12	0.47	--	--	
l	1C	-13827	7876	-16432	471	--	--	--	-0.46	0.03	1.00	0.26	1.01	0.52	--	--	
l	1D	-18430	7876	-16432	810	--	--	--	-0.62	0.04	1.00	0.26	1.12	0.47	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-14407	7931	-12093	637	--	--	--	-0.48	0.03	1.00	0.27	1.02	0.52	--	--	
l	1J	-17850	7931	-12093	644	--	--	--	-0.60	0.04	1.00	0.27	1.11	0.48	--	--	
l	1K	-14407	7931	-16342	637	--	--	--	-0.48	0.03	1.00	0.27	1.02	0.52	--	--	
l	1L	-17850	7931	-16342	644	--	--	--	-0.60	0.04	1.00	0.27	1.11	0.48	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-47520	3364	-4223	2550	--	--	--	-0.80	0.06	1.00	0.06	1.26	0.09	--	--	
½	1B	-58549	3364	-4223	3005	--	--	--	-0.98	0.07	1.00	0.06	1.40	0.08	--	--	
½	1C	-47520	3364	-19368	2550	--	--	--	-0.80	0.06	1.00	0.06	1.26	0.09	--	--	
½	1D	-58549	3364	-19368	3005	--	--	--	-0.98	0.07	1.00	0.06	1.40	0.08	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-47908	3121	-7992	2887	--	--	--	-0.80	0.06	1.00	0.05	1.26	0.08	--	--	
½	1J	-58160	3121	-7992	2668	--	--	--	-0.98	0.07	1.00	0.05	1.39	0.08	--	--	
½	1K	-47908	3121	-15599	2887	--	--	--	-0.80	0.06	1.00	0.05	1.26	0.08	--	--	
½	1L	-58160	3121	-15599	2668	--	--	--	-0.98	0.07	1.00	0.05	1.39	0.08	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-35171	2206	9264	-234	--	--	--	-1.18	0.08	1.00	0.07	1.54	0.10	0.01	0.56	
0	1B	-37194	2206	9264	-357	--	--	--	-1.25	0.09	1.00	0.07	1.60	0.09	0.01	0.53	
0	1C	-35171	2206	1610	-234	--	--	--	-1.18	0.08	1.00	0.07	1.54	0.10	0.01	0.10	
0	1D	-37194	2206	1610	-357	--	--	--	-1.25	0.09	1.00	0.07	1.60	0.09	0.01	0.09	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-34925	2040	7329	-246	--	--	--	-1.17	0.08	1.00	0.07	1.54	0.09	0.01	0.44	
0	1J	-37440	2040	7329	-346	--	--	--	-1.26	0.09	1.00	0.07	1.60	0.09	0.01	0.42	
0	1K	-34925	2040	3546	-246	--	--	--	-1.17	0.08	1.00	0.07	1.54	0.09	0.01	0.21	
0	1L	-37440	2040	3546	-346	--	--	--	-1.26	0.09	1.00	0.07	1.60	0.09	0.01	0.20	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: QM rilievo dal 28-6 Intestazione lavoro: Stato di fatto																	
Elem.: MASCHIO (piastra)		Gruppo: 10		Tabella: Tabella muri esterni													
Descrizione:		Muri 3p-4p															
Tipo di verifica:		Stato limite				fk: 28.00 kg/cmq		fvk0: 0.66 kg/cmq									
Coeff. contributo σ_n :		0.75				β , coeff. parz. sez.: 1.00											
d1: 2.00 cm		d2 / t: 0.1660				Effetti di d1 e d2: discorde				Calcolo di ev: NON abilitato							
ea / h: 1 / 200.00		fatt. laterale di vincolo ρ : 1.00															
Maschio num. 5 Descrizione: Maschio murario n. 5 su corso Valdocco																	
altezza calcolata:		410.00 cm															
P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
O	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
S		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-11323	2825	-6825	7	--	--	--	-0.85	0.06	1.00	0.21	1.30	0.33	--	--	
l	1B	-13695	2825	-6825	18	--	--	--	-1.03	0.07	1.00	0.21	1.43	0.30	--	--	
l	1C	-11323	2825	-11462	7	--	--	--	-0.85	0.06	1.00	0.21	1.30	0.33	--	--	
l	1D	-13695	2825	-11462	18	--	--	--	-1.03	0.07	1.00	0.21	1.43	0.30	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-11654	2891	-7087	29	--	--	--	-0.87	0.06	1.00	0.22	1.31	0.33	--	--	
l	1J	-13364	2891	-7087	-3	--	--	--	-1.00	0.07	1.00	0.22	1.41	0.31	--	--	
l	1K	-11654	2891	-11200	29	--	--	--	-0.87	0.06	1.00	0.22	1.31	0.33	--	--	
l	1L	-13364	2891	-11200	-3	--	--	--	-1.00	0.07	1.00	0.22	1.41	0.31	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-26930	2776	-3188	577	--	--	--	-1.01	0.07	1.00	0.10	1.42	0.15	--	--	
½	1B	-32476	2776	-3188	556	--	--	--	-1.22	0.09	1.00	0.10	1.57	0.13	--	--	
½	1C	-26930	2776	-8141	577	--	--	--	-1.01	0.07	1.00	0.10	1.42	0.15	--	--	
½	1D	-32476	2776	-8141	556	--	--	--	-1.22	0.09	1.00	0.10	1.57	0.13	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-26502	2781	-4258	605	--	--	--	-0.99	0.07	1.00	0.10	1.40	0.15	--	--	
½	1J	-32904	2781	-4258	527	--	--	--	-1.23	0.09	1.00	0.10	1.58	0.13	--	--	
½	1K	-26502	2781	-7071	605	--	--	--	-0.99	0.07	1.00	0.10	1.40	0.15	--	--	
½	1L	-32904	2781	-7071	527	--	--	--	-1.23	0.09	1.00	0.10	1.58	0.13	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-18648	2628	6873	-178	--	--	--	-1.40	0.10	1.00	0.20	1.71	0.23	0.01	1.04	NON Verif.
0	1B	-19706	2628	6873	-15	--	--	--	-1.48	0.11	1.00	0.20	1.77	0.22	0.00	1.00	
0	1C	-18648	2628	2868	-178	--	--	--	-1.40	0.10	1.00	0.20	1.71	0.23	0.01	0.44	
0	1D	-19706	2628	2868	-15	--	--	--	-1.48	0.11	1.00	0.20	1.77	0.22	0.00	0.42	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-18798	2636	5931	-153	--	--	--	-1.41	0.10	1.00	0.20	1.72	0.23	0.01	0.89	
0	1J	-19555	2636	5931	-40	--	--	--	-1.46	0.10	1.00	0.20	1.76	0.22	0.00	0.86	
0	1K	-18798	2636	3810	-153	--	--	--	-1.41	0.10	1.00	0.20	1.72	0.23	0.01	0.57	
0	1L	-19555	2636	3810	-40	--	--	--	-1.46	0.10	1.00	0.20	1.76	0.22	0.00	0.56	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **6** Descrizione: **Maschio murario n. 6 su corso Valdocco**
altezza calcolata: **410.00** cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-12115	8199	-6654	365	--	--	--	-0.40	0.03	1.00	0.27	0.96	0.57	--	--	
l	1B	-19357	8199	-6654	-109	--	--	--	-0.64	0.05	1.00	0.27	1.14	0.48	--	--	
l	1C	-12115	8199	-21161	365	--	--	--	-0.40	0.03	1.00	0.27	0.96	0.57	--	--	
l	1D	-19357	8199	-21161	-109	--	--	--	-0.64	0.05	1.00	0.27	1.14	0.48	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-13336	8248	-8053	506	--	--	--	-0.44	0.03	1.00	0.27	0.99	0.55	--	--	
l	1J	-18136	8248	-8053	-250	--	--	--	-0.60	0.04	1.00	0.27	1.11	0.49	--	--	
l	1K	-13336	8248	-19762	506	--	--	--	-0.44	0.03	1.00	0.27	0.99	0.55	--	--	
l	1L	-18136	8248	-19762	-250	--	--	--	-0.60	0.04	1.00	0.27	1.11	0.49	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-46488	2878	4258	739	--	--	--	-0.77	0.06	1.00	0.05	1.24	0.08	--	--	
½	1B	-60233	2878	4258	425	--	--	--	-1.00	0.07	1.00	0.05	1.41	0.07	--	--	
½	1C	-46488	2878	-28471	739	--	--	--	-0.77	0.06	1.00	0.05	1.24	0.08	--	--	
½	1D	-60233	2878	-28471	425	--	--	--	-1.00	0.07	1.00	0.05	1.41	0.07	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-47438	2482	-2162	983	--	--	--	-0.79	0.06	1.00	0.04	1.25	0.07	--	--	
½	1J	-59283	2482	-2162	181	--	--	--	-0.98	0.07	1.00	0.04	1.40	0.06	--	--	
½	1K	-47438	2482	-22052	983	--	--	--	-0.79	0.06	1.00	0.04	1.25	0.07	--	--	
½	1L	-59283	2482	-22052	181	--	--	--	-0.98	0.07	1.00	0.04	1.40	0.06	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-34527	2166	17014	-646	--	--	--	-1.14	0.08	1.00	0.07	1.52	0.09	0.01	1.04	NON Verif.
0	1B	-38392	2166	17014	430	--	--	--	-1.27	0.09	1.00	0.07	1.61	0.09	0.01	0.95	
0	1C	-34527	2166	-6416	-646	--	--	--	-1.14	0.08	1.00	0.07	1.52	0.09	0.01	0.39	
0	1D	-38392	2166	-6416	430	--	--	--	-1.27	0.09	1.00	0.07	1.61	0.09	0.01	0.36	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-34498	1875	12980	-560	--	--	--	-1.14	0.08	1.00	0.06	1.52	0.08	0.01	0.79	
0	1J	-38421	1875	12980	343	--	--	--	-1.27	0.09	1.00	0.06	1.61	0.08	0.01	0.72	
0	1K	-34498	1875	-2381	-560	--	--	--	-1.14	0.08	1.00	0.06	1.52	0.08	0.01	0.15	
0	1L	-38421	1875	-2381	343	--	--	--	-1.27	0.09	1.00	0.06	1.61	0.08	0.01	0.13	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 7 Descrizione: Maschio murario n. 7 su corso Valdocco
altezza calcolata: 410.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-9513	3133	-3418	-29	--	--	--	-0.68	0.05	1.00	0.22	1.17	0.38	--	--	
l	1B	-16014	3133	-3418	86	--	--	--	-1.14	0.08	1.00	0.22	1.52	0.29	--	--	
l	1C	-9513	3133	-15958	-29	--	--	--	-0.68	0.05	1.00	0.22	1.17	0.38	--	--	
l	1D	-16014	3133	-15958	86	--	--	--	-1.14	0.08	1.00	0.22	1.52	0.29	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-10419	3275	-5126	78	--	--	--	-0.74	0.05	1.00	0.23	1.22	0.38	--	--	
l	1J	-15107	3275	-5126	-21	--	--	--	-1.08	0.08	1.00	0.23	1.47	0.32	--	--	
l	1K	-10419	3275	-14250	78	--	--	--	-0.74	0.05	1.00	0.23	1.22	0.38	--	--	
l	1L	-15107	3275	-14250	-21	--	--	--	-1.08	0.08	1.00	0.23	1.47	0.32	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-26529	2819	810	-210	--	--	--	-0.95	0.07	1.00	0.10	1.37	0.15	--	--	
½	1B	-35284	2819	810	-220	--	--	--	-1.26	0.09	1.00	0.10	1.60	0.13	--	--	
½	1C	-26529	2819	-12518	-210	--	--	--	-0.95	0.07	1.00	0.10	1.37	0.15	--	--	
½	1D	-35284	2819	-12518	-220	--	--	--	-1.26	0.09	1.00	0.10	1.60	0.13	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-25985	2975	-1212	-237	--	--	--	-0.93	0.07	1.00	0.11	1.35	0.16	--	--	
½	1J	-35828	2975	-1212	-193	--	--	--	-1.28	0.09	1.00	0.11	1.62	0.13	--	--	
½	1K	-25985	2975	-10496	-237	--	--	--	-0.93	0.07	1.00	0.11	1.35	0.16	--	--	
½	1L	-35828	2975	-10496	-193	--	--	--	-1.28	0.09	1.00	0.11	1.62	0.13	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-18732	2880	9766	-140	--	--	--	-1.34	0.10	1.00	0.21	1.66	0.25	0.01	1.47	NON Verif.
0	1B	-21274	2880	9766	140	--	--	--	-1.52	0.11	1.00	0.21	1.80	0.23	0.01	1.32	NON Verif.
0	1C	-18732	2880	414	-140	--	--	--	-1.34	0.10	1.00	0.21	1.66	0.25	0.01	0.06	
0	1D	-21274	2880	414	140	--	--	--	-1.52	0.11	1.00	0.21	1.80	0.23	0.01	0.06	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-19221	2889	8251	-77	--	--	--	-1.37	0.10	1.00	0.21	1.69	0.24	0.01	1.21	NON Verif.
0	1J	-20784	2889	8251	77	--	--	--	-1.48	0.11	1.00	0.21	1.77	0.23	0.00	1.13	NON Verif.
0	1K	-19221	2889	1929	-77	--	--	--	-1.37	0.10	1.00	0.21	1.69	0.24	0.01	0.28	
0	1L	-20784	2889	1929	77	--	--	--	-1.48	0.11	1.00	0.21	1.77	0.23	0.00	0.27	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. **8** Descrizione: **Maschio murario n. 8 su corso valdocco**
altezza calcolata: **410.00** cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-10793	6936	-3782	1004	--	--	--	-0.36	0.03	1.00	0.23	0.93	0.50	--	--	
l	1B	-20225	6936	-3782	382	--	--	--	-0.67	0.05	1.00	0.23	1.17	0.40	--	--	
l	1C	-10793	6936	-22346	1004	--	--	--	-0.36	0.03	1.00	0.23	0.93	0.50	--	--	
l	1D	-20225	6936	-22346	382	--	--	--	-0.67	0.05	1.00	0.23	1.17	0.40	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-11828	7109	-7369	1406	--	--	--	-0.39	0.03	1.00	0.24	0.96	0.50	--	--	
l	1J	-19189	7109	-7369	-20	--	--	--	-0.64	0.05	1.00	0.24	1.14	0.42	--	--	
l	1K	-11828	7109	-18759	1406	--	--	--	-0.39	0.03	1.00	0.24	0.96	0.50	--	--	
l	1L	-19189	7109	-18759	-20	--	--	--	-0.64	0.05	1.00	0.24	1.14	0.42	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-37118	3745	2439	3907	--	--	--	-0.62	0.04	1.00	0.06	1.12	0.11	--	--	
½	1B	-61650	3745	2439	-2030	--	--	--	-1.03	0.07	1.00	0.06	1.43	0.09	--	--	
½	1C	-37118	3745	-22343	3907	--	--	--	-0.62	0.04	1.00	0.06	1.12	0.11	--	--	
½	1D	-61650	3745	-22343	-2030	--	--	--	-1.03	0.07	1.00	0.06	1.43	0.09	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-36835	3777	-991	3423	--	--	--	-0.61	0.04	1.00	0.06	1.12	0.11	--	--	
½	1J	-61933	3777	-991	-1545	--	--	--	-1.03	0.07	1.00	0.06	1.43	0.09	--	--	
½	1K	-36835	3777	-18914	3423	--	--	--	-0.61	0.04	1.00	0.06	1.12	0.11	--	--	
½	1L	-61933	3777	-18914	-1545	--	--	--	-1.03	0.07	1.00	0.06	1.43	0.09	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-31896	3527	15066	-249	--	--	--	-1.06	0.08	1.00	0.12	1.46	0.16	0.01	0.99	
0	1B	-36935	3527	15066	-199	--	--	--	-1.23	0.09	1.00	0.12	1.58	0.15	0.00	0.87	
0	1C	-31896	3527	-4882	-249	--	--	--	-1.06	0.08	1.00	0.12	1.46	0.16	0.01	0.32	
0	1D	-36935	3527	-4882	-199	--	--	--	-1.23	0.09	1.00	0.12	1.58	0.15	0.00	0.28	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-31410	3462	12082	-171	--	--	--	-1.05	0.07	1.00	0.12	1.45	0.16	0.00	0.80	
0	1J	-37421	3462	12082	-277	--	--	--	-1.25	0.09	1.00	0.12	1.60	0.14	0.01	0.69	
0	1K	-31410	3462	-1898	-171	--	--	--	-1.05	0.07	1.00	0.12	1.45	0.16	0.00	0.13	
0	1L	-37421	3462	-1898	-277	--	--	--	-1.25	0.09	1.00	0.12	1.60	0.14	0.01	0.11	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 9 Descrizione: Maschio murario n. 9 su corso valdocco
altezza calcolata: 410.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	1258	2993	2404	0				NON Verificato. Sforzo normale di trazione								
l	1B	-4989	2993	2404	0	--	--	--	-0.61 0.04 1.00	0.36		0.36	1.12	0.65	--	--	
l	1C	1258	2993	-2626	0				NON Verificato. Sforzo normale di trazione								
l	1D	-4989	2993	-2626	0	--	--	--	-0.61 0.04 1.00	0.36		0.36	1.12	0.65	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00 0.00 1.00	0.00		0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00 0.00 1.00	0.00		0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00 0.00 1.00	0.00		0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00 0.00 1.00	0.00		0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	1409	2769	1330	0				NON Verificato. Sforzo normale di trazione								
l	1J	-5140	2769	1330	0	--	--	--	-0.63 0.04 1.00	0.34		0.34	1.13	0.60	--	--	
l	1K	1409	2769	-1553	0				NON Verificato. Sforzo normale di trazione								
l	1L	-5140	2769	-1553	0	--	--	--	-0.63 0.04 1.00	0.34		0.34	1.13	0.60	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00 0.00 1.00	0.00		0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00 0.00 1.00	0.00		0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00 0.00 1.00	0.00		0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00 0.00 1.00	0.00		0.00	0.66	0.00	--	--	
1/2	1A	-7052	2918	3225	180	--	--	--	-0.40 0.03 1.00	0.17		0.17	0.96	0.35	--	--	
1/2	1B	-15465	2918	3225	484	--	--	--	-0.88 0.06 1.00	0.17		0.17	1.32	0.25	--	--	
1/2	1C	-7052	2918	-3288	180	--	--	--	-0.40 0.03 1.00	0.17		0.17	0.96	0.35	--	--	
1/2	1D	-15465	2918	-3288	484	--	--	--	-0.88 0.06 1.00	0.17		0.17	1.32	0.25	--	--	
1/2	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00 0.00 1.00	0.00		0.00	0.66	0.00	--	--	
1/2	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00 0.00 1.00	0.00		0.00	0.66	0.00	--	--	
1/2	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00 0.00 1.00	0.00		0.00	0.66	0.00	--	--	
1/2	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00 0.00 1.00	0.00		0.00	0.66	0.00	--	--	
1/2	1I	-7130	2857	1963	185	--	--	--	-0.41 0.03 1.00	0.16		0.16	0.97	0.34	--	--	
1/2	1J	-15387	2857	1963	479	--	--	--	-0.88 0.06 1.00	0.16		0.16	1.32	0.25	--	--	
1/2	1K	-7130	2857	-2026	185	--	--	--	-0.41 0.03 1.00	0.16		0.16	0.97	0.34	--	--	
1/2	1L	-15387	2857	-2026	479	--	--	--	-0.88 0.06 1.00	0.16		0.16	1.32	0.25	--	--	
1/2	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00 0.00 1.00	0.00		0.00	0.66	0.00	--	--	
1/2	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00 0.00 1.00	0.00		0.00	0.66	0.00	--	--	
1/2	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00 0.00 1.00	0.00		0.00	0.66	0.00	--	--	
1/2	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00 0.00 1.00	0.00		0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-5453	1043	2785	0	--	--	--	-0.66 0.05 1.00	0.13		0.13	1.16	0.22	0.00	1.35	NON Verif.
0	1B	-9268	1043	2785	0	--	--	--	-1.13 0.08 1.00	0.13		0.13	1.51	0.17	0.00	0.83	
0	1C	-5453	1043	-3386	0	--	--	--	-0.66 0.05 1.00	0.13		0.13	1.16	0.22	0.00	1.64	NON Verif.
0	1D	-9268	1043	-3386	0	--	--	--	-1.13 0.08 1.00	0.13		0.13	1.51	0.17	0.00	1.01	NON Verif.
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00 0.00 1.00	0.00		0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00 0.00 1.00	0.00		0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00 0.00 1.00	0.00		0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00 0.00 1.00	0.00		0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-5868	1170	1626	0	--	--	--	-0.71 0.05 1.00	0.14		0.14	1.20	0.24	0.00	0.74	
0	1J	-8853	1170	1626	0	--	--	--	-1.08 0.08 1.00	0.14		0.14	1.47	0.19	0.00	0.50	
0	1K	-5868	1170	-2227	0	--	--	--	-0.71 0.05 1.00	0.14		0.14	1.20	0.24	0.00	1.01	NON Verif.
0	1L	-8853	1170	-2227	0	--	--	--	-1.08 0.08 1.00	0.14		0.14	1.47	0.19	0.00	0.69	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00 0.00 1.00	0.00		0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00 0.00 1.00	0.00		0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00 0.00 1.00	0.00		0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00 0.00 1.00	0.00		0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 24 Descrizione: Maschio murario n. 24 su Cortile
altezza calcolata: 410.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-1985	1765	1138	-230	--	--	--	-0.21	0.02	1.00	0.19	0.82	0.46	--	--	
l	1B	-11818	1765	1138	-487	--	--	--	-1.27	0.09	1.00	0.19	1.62	0.24	--	--	
l	1C	-1985	1765	-1144	-230	--	--	--	-0.21	0.02	1.00	0.19	0.82	0.46	--	--	
l	1D	-11818	1765	-1144	-487	--	--	--	-1.27	0.09	1.00	0.19	1.62	0.24	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-3166	1802	800	-387	--	--	--	-0.34	0.02	1.00	0.19	0.92	0.42	--	--	
l	1J	-10637	1802	800	-330	--	--	--	-1.15	0.08	1.00	0.19	1.52	0.26	--	--	
l	1K	-3166	1802	-806	-387	--	--	--	-0.34	0.02	1.00	0.19	0.92	0.42	--	--	
l	1L	-10637	1802	-806	-330	--	--	--	-1.15	0.08	1.00	0.19	1.52	0.26	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-14242	4577	2351	753	--	--	--	-0.77	0.05	1.00	0.25	1.24	0.40	--	--	
½	1B	-40749	4577	2351	-615	--	--	--	-2.20	0.16	1.00	0.25	2.31	0.21	--	--	
½	1C	-14242	4577	-3466	753	--	--	--	-0.77	0.05	1.00	0.25	1.24	0.40	--	--	
½	1D	-40749	4577	-3466	-615	--	--	--	-2.20	0.16	1.00	0.25	2.31	0.21	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-16367	3784	1481	-75	--	--	--	-0.88	0.06	1.00	0.20	1.32	0.31	--	--	
½	1J	-38624	3784	1481	213	--	--	--	-2.08	0.15	1.00	0.20	2.22	0.18	--	--	
½	1K	-16367	3784	-2596	-75	--	--	--	-0.88	0.06	1.00	0.20	1.32	0.31	--	--	
½	1L	-38624	3784	-2596	213	--	--	--	-2.08	0.15	1.00	0.20	2.22	0.18	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-10412	2574	2486	628	--	--	--	-1.12	0.08	1.00	0.28	1.50	0.37	0.10	0.75	
0	1B	-28313	2574	2486	-1119	--	--	--	-3.05	0.22	1.00	0.28	2.95	0.19	0.08	0.34	
0	1C	-10412	2574	-1522	628	--	--	--	-1.12	0.08	1.00	0.28	1.50	0.37	0.10	0.46	
0	1D	-28313	2574	-1522	-1119	--	--	--	-3.05	0.22	1.00	0.28	2.95	0.19	0.08	0.21	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-12498	2050	1820	498	--	--	--	-1.35	0.10	1.00	0.22	1.67	0.26	0.07	0.47	
0	1J	-26227	2050	1820	-989	--	--	--	-2.83	0.20	1.00	0.22	2.78	0.16	0.07	0.26	
0	1K	-12498	2050	-856	498	--	--	--	-1.35	0.10	1.00	0.22	1.67	0.26	0.07	0.22	
0	1L	-26227	2050	-856	-989	--	--	--	-2.83	0.20	1.00	0.22	2.78	0.16	0.07	0.12	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 25 Descrizione: Maschio murario n. 25 su Cortile
altezza calcolata: 410.00 cm

P O S	C.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	φ/φ _t /φ _b	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	2643	237	-245	0	NON Verificato.		Sforzo	normale di trazione								
l	1B	-11843	237	-245	0	--	--	--	-1.34 0.10 1.00 0.03	1.67	0.03	0.03	1.67	0.03	--	--	
l	1C	2643	237	-2447	0	NON Verificato.		Sforzo	normale di trazione								
l	1D	-11843	237	-2447	0	--	--	--	-1.34 0.10 1.00 0.03	1.67	0.03	0.03	1.67	0.03	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00 0.00 1.00 0.00	0.66	0.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00 0.00 1.00 0.00	0.66	0.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00 0.00 1.00 0.00	0.66	0.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00 0.00 1.00 0.00	0.66	0.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-887	270	-492	0	--	--	--	-0.10 0.01 1.00 0.03	0.74	0.08	0.03	0.74	0.08	--	--	
l	1J	-8313	270	-492	0	--	--	--	-0.94 0.07 1.00 0.03	1.37	0.04	0.03	1.37	0.04	--	--	
l	1K	-887	270	-2200	0	--	--	--	-0.10 0.01 1.00 0.03	0.74	0.08	0.03	0.74	0.08	--	--	
l	1L	-8313	270	-2200	0	--	--	--	-0.94 0.07 1.00 0.03	1.37	0.04	0.03	1.37	0.04	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00 0.00 1.00 0.00	0.66	0.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00 0.00 1.00 0.00	0.66	0.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00 0.00 1.00 0.00	0.66	0.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00 0.00 1.00 0.00	0.66	0.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
1/2	1A	-6037	5251	2208	0	--	--	--	-0.34 0.02 1.00 0.30	0.92	0.65	0.30	0.92	0.65	--	--	
1/2	1B	-49644	5251	2208	0	--	--	--	-2.82 0.20 1.00 0.30	2.77	0.21	0.30	2.77	0.21	--	--	
1/2	1C	-6037	5251	-4675	0	--	--	--	-0.34 0.02 1.00 0.30	0.92	0.65	0.30	0.92	0.65	--	--	
1/2	1D	-49644	5251	-4675	0	--	--	--	-2.82 0.20 1.00 0.30	2.77	0.21	0.30	2.77	0.21	--	--	
1/2	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00 0.00 1.00 0.00	0.66	0.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
1/2	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00 0.00 1.00 0.00	0.66	0.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
1/2	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00 0.00 1.00 0.00	0.66	0.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
1/2	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00 0.00 1.00 0.00	0.66	0.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
1/2	1I	-16935	3637	1222	0	--	--	--	-0.96 0.07 1.00 0.21	1.38	0.30	0.21	1.38	0.30	--	--	
1/2	1J	-38745	3637	1222	0	--	--	--	-2.20 0.16 1.00 0.21	2.31	0.18	0.21	2.31	0.18	--	--	
1/2	1K	-16935	3637	-3689	0	--	--	--	-0.96 0.07 1.00 0.21	1.38	0.30	0.21	1.38	0.30	--	--	
1/2	1L	-38745	3637	-3689	0	--	--	--	-2.20 0.16 1.00 0.21	2.31	0.18	0.21	2.31	0.18	--	--	
1/2	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00 0.00 1.00 0.00	0.66	0.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
1/2	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00 0.00 1.00 0.00	0.66	0.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
1/2	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00 0.00 1.00 0.00	0.66	0.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
1/2	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00 0.00 1.00 0.00	0.66	0.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-10509	2632	3167	0	--	--	--	-1.19 0.09 1.00 0.30	1.55	0.38	0.30	1.55	0.38	0.00	0.96	
0	1B	-22885	2632	3167	0	--	--	--	-2.60 0.19 1.00 0.30	2.61	0.23	0.30	2.61	0.23	0.00	0.51	
0	1C	-10509	2632	82	0	--	--	--	-1.19 0.09 1.00 0.30	1.55	0.38	0.30	1.55	0.38	0.00	0.02	
0	1D	-22885	2632	82	0	--	--	--	-2.60 0.19 1.00 0.30	2.61	0.23	0.30	2.61	0.23	0.00	0.01	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00 0.00 1.00 0.00	0.66	0.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00 0.00 1.00 0.00	0.66	0.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00 0.00 1.00 0.00	0.66	0.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00 0.00 1.00 0.00	0.66	0.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-12811	1840	2793	0	--	--	--	-1.45 0.10 1.00 0.21	1.75	0.24	0.21	1.75	0.24	0.00	0.71	
0	1J	-20583	1840	2793	0	--	--	--	-2.33 0.17 1.00 0.21	2.41	0.17	0.21	2.41	0.17	0.00	0.48	
0	1K	-12811	1840	456	0	--	--	--	-1.45 0.10 1.00 0.21	1.75	0.24	0.21	1.75	0.24	0.00	0.12	
0	1L	-20583	1840	456	0	--	--	--	-2.33 0.17 1.00 0.21	2.41	0.17	0.21	2.41	0.17	0.00	0.08	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00 0.00 1.00 0.00	0.66	0.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00 0.00 1.00 0.00	0.66	0.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00 0.00 1.00 0.00	0.66	0.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00 0.00 1.00 0.00	0.66	0.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: QM rilievo dal 28-6 Intestazione lavoro: Stato di fatto																	
Elem.: MASCHIO (piastra)		Gruppo: 10		Tabella: Tabella muri esterni													
Descrizione:		Muri 3p-4p															
Tipo di verifica:		Stato limite		fk: 28.00 kg/cmq		fvk0: 0.66 kg/cmq											
Coeff. contributo σ_n :		0.75		β , coeff. parz. sez.: 1.00													
d1: 2.00 cm		d2 / t: 0.1660		Effetti di d1 e d2: discorde												Calcolo di ev: NON abilitato	
ea / h: 1 / 200.00		fatt. laterale di vincolo ρ : 1.00															
Maschio num. 26		Descrizione: Maschio murario n. 26 su Cortile															
altezza calcolata:		410.00 cm															
P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-6397	6093	2289	-2611	--	--	--	-0.25	0.02	1.00	0.24	0.85	0.57	--	--	
l	1B	-39332	6093	2289	-2196	--	--	--	-1.55	0.11	1.00	0.24	1.83	0.26	--	--	
l	1C	-6397	6093	-10782	-2611	--	--	--	-0.25	0.02	1.00	0.24	0.85	0.57	--	--	
l	1D	-39332	6093	-10782	-2196	--	--	--	-1.55	0.11	1.00	0.24	1.83	0.26	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-12775	5778	271	-3847	--	--	--	-0.50	0.04	1.00	0.23	1.04	0.44	--	--	
l	1J	-32954	5778	271	-961	--	--	--	-1.30	0.09	1.00	0.23	1.64	0.28	--	--	
l	1K	-12775	5778	-8764	-3847	--	--	--	-0.50	0.04	1.00	0.23	1.04	0.44	--	--	
l	1L	-32954	5778	-8764	-961	--	--	--	-1.30	0.09	1.00	0.23	1.64	0.28	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-37747	17730	13812	-9356	--	--	--	-0.75	0.05	1.00	0.35	1.22	0.57	--	--	
½	1B	-116585	17730	13812	-6935	--	--	--	-2.30	0.16	1.00	0.35	2.39	0.29	--	--	
½	1C	-37747	17730	-20602	-9356	--	--	--	-0.75	0.05	1.00	0.35	1.22	0.57	--	--	
½	1D	-116585	17730	-20602	-6935	--	--	--	-2.30	0.16	1.00	0.35	2.39	0.29	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-53847	14024	8453	-10283	--	--	--	-1.06	0.08	1.00	0.28	1.46	0.38	--	--	
½	1J	-100485	14024	8453	-6008	--	--	--	-1.99	0.14	1.00	0.28	2.15	0.26	--	--	
½	1K	-53847	14024	-15242	-10283	--	--	--	-1.06	0.08	1.00	0.28	1.46	0.38	--	--	
½	1L	-100485	14024	-15242	-6008	--	--	--	-1.99	0.14	1.00	0.28	2.15	0.26	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-37975	7602	12672	-4415	--	--	--	-1.50	0.11	1.00	0.30	1.79	0.34	0.07	1.09	NON Verif.
0	1B	-55140	7602	12672	-982	--	--	--	-2.18	0.16	1.00	0.30	2.29	0.26	0.01	0.80	
0	1C	-37975	7602	-7543	-4415	--	--	--	-1.50	0.11	1.00	0.30	1.79	0.34	0.07	0.65	
0	1D	-55140	7602	-7543	-982	--	--	--	-2.18	0.16	1.00	0.30	2.29	0.26	0.01	0.48	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-41592	5784	9532	-3967	--	--	--	-1.64	0.12	1.00	0.23	1.89	0.24	0.06	0.76	
0	1J	-51524	5784	9532	-1430	--	--	--	-2.04	0.15	1.00	0.23	2.19	0.21	0.02	0.64	
0	1K	-41592	5784	-4403	-3967	--	--	--	-1.64	0.12	1.00	0.23	1.89	0.24	0.06	0.35	
0	1L	-51524	5784	-4403	-1430	--	--	--	-2.04	0.15	1.00	0.23	2.19	0.21	0.02	0.29	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 27 Descrizione: Maschio murario n. 27 su Cortile
altezza calcolata: 410.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	2224	333	695	0	NON Verificato.	Sforzo	normale di trazione									
l	1B	-9471	333	695	0	--	--	--	-1.45	0.10	1.00	0.05	1.75	0.06	--	--	
l	1C	2224	333	-2520	0	NON Verificato.	Sforzo	normale di trazione									
l	1D	-9471	333	-2520	0	--	--	--	-1.45	0.10	1.00	0.05	1.75	0.06	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	602	305	107	0	NON Verificato.	Sforzo	normale di trazione									
l	1J	-7849	305	107	0	--	--	--	-1.20	0.09	1.00	0.05	1.56	0.06	--	--	
l	1K	602	305	-1931	0	NON Verificato.	Sforzo	normale di trazione									
l	1L	-7849	305	-1931	0	--	--	--	-1.20	0.09	1.00	0.05	1.56	0.06	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-8652	3640	3134	0	--	--	--	-0.66	0.05	1.00	0.28	1.16	0.48	--	--	
½	1B	-27629	3640	3134	0	--	--	--	-2.11	0.15	1.00	0.28	2.24	0.25	--	--	
½	1C	-8652	3640	-5619	0	--	--	--	-0.66	0.05	1.00	0.28	1.16	0.48	--	--	
½	1D	-27629	3640	-5619	0	--	--	--	-2.11	0.15	1.00	0.28	2.24	0.25	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-11326	2953	1549	0	--	--	--	-0.87	0.06	1.00	0.23	1.31	0.34	--	--	
½	1J	-24956	2953	1549	0	--	--	--	-1.91	0.14	1.00	0.23	2.09	0.22	--	--	
½	1K	-11326	2953	-4034	0	--	--	--	-0.87	0.06	1.00	0.23	1.31	0.34	--	--	
½	1L	-24956	2953	-4034	0	--	--	--	-1.91	0.14	1.00	0.23	2.09	0.22	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-3250	1831	3517	0	--	--	--	-0.50	0.04	1.00	0.28	1.03	0.54	0.00	3.23	NON Verif.
0	1B	-19014	1831	3517	0	--	--	--	-2.91	0.21	1.00	0.28	2.84	0.20	0.00	0.70	
0	1C	-3250	1831	-1092	0	--	--	--	-0.50	0.04	1.00	0.28	1.03	0.54	0.00	1.00	NON Verif.
0	1D	-19014	1831	-1092	0	--	--	--	-2.91	0.21	1.00	0.28	2.84	0.20	0.00	0.22	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-5504	1501	2713	0	--	--	--	-0.84	0.06	1.00	0.23	1.29	0.36	0.00	1.52	NON Verif.
0	1J	-16760	1501	2713	0	--	--	--	-2.56	0.18	1.00	0.23	2.58	0.18	0.00	0.59	
0	1K	-5504	1501	-288	0	--	--	--	-0.84	0.06	1.00	0.23	1.29	0.36	0.00	0.16	
0	1L	-16760	1501	-288	0	--	--	--	-2.56	0.18	1.00	0.23	2.58	0.18	0.00	0.06	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 28 Descrizione: Maschio murario n. 28 su cortile
altezza calcolata: 410.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-7571	3983	1601	4262	--	--	--	-0.43	0.03	1.00	0.23	0.98	0.46	--	--	
l	1B	-25877	3983	1601	-413	--	--	--	-1.48	0.11	1.00	0.23	1.77	0.26	--	--	
l	1C	-7571	3983	-5959	4262	--	--	--	-0.43	0.03	1.00	0.23	0.98	0.46	--	--	
l	1D	-25877	3983	-5959	-413	--	--	--	-1.48	0.11	1.00	0.23	1.77	0.26	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-9351	3919	-27	3555	--	--	--	-0.53	0.04	1.00	0.22	1.06	0.42	--	--	
l	1J	-24097	3919	-27	294	--	--	--	-1.37	0.10	1.00	0.22	1.69	0.26	--	--	
l	1K	-9351	3919	-4330	3555	--	--	--	-0.53	0.04	1.00	0.22	1.06	0.42	--	--	
l	1L	-24097	3919	-4330	294	--	--	--	-1.37	0.10	1.00	0.22	1.69	0.26	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-26432	9425	5842	6466	--	--	--	-0.75	0.05	1.00	0.27	1.23	0.44	--	--	
½	1B	-72500	9425	5842	-6224	--	--	--	-2.07	0.15	1.00	0.27	2.21	0.24	--	--	
½	1C	-26432	9425	-7903	6466	--	--	--	-0.75	0.05	1.00	0.27	1.23	0.44	--	--	
½	1D	-72500	9425	-7903	-6224	--	--	--	-2.07	0.15	1.00	0.27	2.21	0.24	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-33429	9244	3281	3983	--	--	--	-0.95	0.07	1.00	0.26	1.37	0.38	--	--	
½	1J	-65504	9244	3281	-3741	--	--	--	-1.87	0.13	1.00	0.26	2.06	0.26	--	--	
½	1K	-33429	9244	-5342	3983	--	--	--	-0.95	0.07	1.00	0.26	1.37	0.38	--	--	
½	1L	-65504	9244	-5342	-3741	--	--	--	-1.87	0.13	1.00	0.26	2.06	0.26	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-22993	6872	4449	-1155	--	--	--	-1.31	0.09	1.00	0.39	1.64	0.48	0.05	0.62	
0	1B	-39783	6872	4449	-800	--	--	--	-2.27	0.16	1.00	0.39	2.36	0.33	0.02	0.39	
0	1C	-22993	6872	-1238	-1155	--	--	--	-1.31	0.09	1.00	0.39	1.64	0.48	0.05	0.17	
0	1D	-39783	6872	-1238	-800	--	--	--	-2.27	0.16	1.00	0.39	2.36	0.33	0.02	0.11	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-26675	5767	3744	-986	--	--	--	-1.52	0.11	1.00	0.33	1.80	0.37	0.03	0.46	
0	1J	-36100	5767	3744	-969	--	--	--	-2.06	0.15	1.00	0.33	2.20	0.30	0.03	0.36	
0	1K	-26675	5767	-533	-986	--	--	--	-1.52	0.11	1.00	0.33	1.80	0.37	0.03	0.07	
0	1L	-36100	5767	-533	-969	--	--	--	-2.06	0.15	1.00	0.33	2.20	0.30	0.03	0.05	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 29 Descrizione: Maschio murario n. 29 su Cortile
altezza calcolata: 410.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	3644	1984	511	0	NON Verificato.	Sforzo	normale di trazione									
l	1B	-9504	1984	511	0	--	--	--	-1.79	0.13	1.00	0.37	2.00	0.37	--	--	
l	1C	3644	1984	-632	0	NON Verificato.	Sforzo	normale di trazione									
l	1D	-9504	1984	-632	0	--	--	--	-1.79	0.13	1.00	0.37	2.00	0.37	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	968	1903	653	0	NON Verificato.	Sforzo	normale di trazione									
l	1J	-6828	1903	653	0	--	--	--	-1.29	0.09	1.00	0.36	1.63	0.44	--	--	
l	1K	968	1903	-774	0	NON Verificato.	Sforzo	normale di trazione									
l	1L	-6828	1903	-774	0	--	--	--	-1.29	0.09	1.00	0.36	1.63	0.44	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-793	3682	1345	0	--	--	--	-0.07	0.01	1.00	0.35	0.72	0.97	--	--	
½	1B	-27917	3682	1345	0	--	--	--	-2.63	0.19	1.00	0.35	2.63	0.26	--	--	
½	1C	-793	3682	-1006	0	--	--	--	-0.07	0.01	1.00	0.35	0.72	0.97	--	--	
½	1D	-27917	3682	-1006	0	--	--	--	-2.63	0.19	1.00	0.35	2.63	0.26	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-6387	3614	1646	0	--	--	--	-0.60	0.04	1.00	0.34	1.11	0.61	--	--	
½	1J	-22323	3614	1646	0	--	--	--	-2.10	0.15	1.00	0.34	2.24	0.30	--	--	
½	1K	-6387	3614	-1306	0	--	--	--	-0.60	0.04	1.00	0.34	1.11	0.61	--	--	
½	1L	-22323	3614	-1306	0	--	--	--	-2.10	0.15	1.00	0.34	2.24	0.30	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-5600	5167	787	0	--	--	--	-1.06	0.08	1.00	0.97	1.45	1.34	0.00	0.41	NON Verif.
0	1B	-16471	5167	787	0	--	--	--	-3.11	0.22	1.00	0.97	2.99	0.65	0.00	0.17	
0	1C	-5600	5167	-730	0	--	--	--	-1.06	0.08	1.00	0.97	1.45	1.34	0.00	0.38	NON Verif.
0	1D	-16471	5167	-730	0	--	--	--	-3.11	0.22	1.00	0.97	2.99	0.65	0.00	0.16	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-8391	2673	989	0	--	--	--	-1.58	0.11	1.00	0.50	1.85	0.55	0.00	0.36	
0	1J	-13680	2673	989	0	--	--	--	-2.58	0.18	1.00	0.50	2.59	0.39	0.00	0.25	
0	1K	-8391	2673	-933	0	--	--	--	-1.58	0.11	1.00	0.50	1.85	0.55	0.00	0.34	
0	1L	-13680	2673	-933	0	--	--	--	-2.58	0.18	1.00	0.50	2.59	0.39	0.00	0.23	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 30 Descrizione: Maschio murario n. 30 su Cortile
altezza calcolata: 410.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	19746	7220	1069	2557	NON Verificato. Sforzo			normale di trazione								
l	1B	-32268	7220	1069	-3807	--	--	--	-3.02	0.22	1.00	0.68	2.92	0.46	--	--	
l	1C	19746	7220	-793	2557	NON Verificato. Sforzo			normale di trazione								
l	1D	-32268	7220	-793	-3807	--	--	--	-3.02	0.22	1.00	0.68	2.92	0.46	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	7265	4772	1276	694	NON Verificato. Sforzo			normale di trazione								
l	1J	-19787	4772	1276	-1944	--	--	--	-1.85	0.13	1.00	0.45	2.05	0.44	--	--	
l	1K	7265	4772	-999	694	NON Verificato. Sforzo			normale di trazione								
l	1L	-19787	4772	-999	-1944	--	--	--	-1.85	0.13	1.00	0.45	2.05	0.44	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	10428	46079	2248	-1117	NON Verificato. Sforzo			normale di trazione								
½	1B	-107617	46079	2248	-2672	--	--	--	-3.26	0.23	1.00	1.40	3.11	0.90	--	--	
½	1C	10428	46079	-2484	-1117	NON Verificato. Sforzo			normale di trazione								
½	1D	-107617	46079	-2484	-2672	--	--	--	-3.26	0.23	1.00	1.40	3.11	0.90	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-18575	25276	2314	-1652	--	--	--	-0.56	0.04	1.00	0.77	1.08	1.42	--	--	NON Verif.
½	1J	-78613	25276	2314	-2136	--	--	--	-2.38	0.17	1.00	0.77	2.45	0.63	--	--	
½	1K	-18575	25276	-2550	-1652	--	--	--	-0.56	0.04	1.00	0.77	1.08	1.42	--	--	NON Verif.
½	1L	-78613	25276	-2550	-2136	--	--	--	-2.38	0.17	1.00	0.77	2.45	0.63	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-9449	2038	460	0	--	--	--	-0.88	0.06	1.00	0.19	1.32	0.29	0.00	0.14	
0	1B	-17887	2038	460	0	--	--	--	-1.67	0.12	1.00	0.19	1.92	0.20	0.00	0.08	
0	1C	-9449	2038	-496	0	--	--	--	-0.88	0.06	1.00	0.19	1.32	0.29	0.00	0.15	
0	1D	-17887	2038	-496	0	--	--	--	-1.67	0.12	1.00	0.19	1.92	0.20	0.00	0.09	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-10302	1646	521	0	--	--	--	-0.96	0.07	1.00	0.15	1.38	0.22	0.00	0.15	
0	1J	-17035	1646	521	0	--	--	--	-1.59	0.11	1.00	0.15	1.86	0.17	0.00	0.09	
0	1K	-10302	1646	-557	0	--	--	--	-0.96	0.07	1.00	0.15	1.38	0.22	0.00	0.16	
0	1L	-17035	1646	-557	0	--	--	--	-1.59	0.11	1.00	0.15	1.86	0.17	0.00	0.10	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 31 Descrizione: Maschio murario n. 31 su Cortile
altezza calcolata: 410.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	4787	4735	444	0	NON Verificato.	Sforzo	normale di trazione									
l	1B	-12034	4735	444	0	--	--	--	-1.26	0.09	1.00	0.50	1.61	0.62	--	--	
l	1C	4787	4735	-382	0	NON Verificato.	Sforzo	normale di trazione									
l	1D	-12034	4735	-382	0	--	--	--	-1.26	0.09	1.00	0.50	1.61	0.62	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	3658	2804	513	0	NON Verificato.	Sforzo	normale di trazione									
l	1J	-10905	2804	513	0	--	--	--	-1.14	0.08	1.00	0.29	1.52	0.39	--	--	
l	1K	3658	2804	-450	0	NON Verificato.	Sforzo	normale di trazione									
l	1L	-10905	2804	-450	0	--	--	--	-1.14	0.08	1.00	0.29	1.52	0.39	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-2531	7624	2338	-1015	--	--	--	-0.08	0.01	1.00	0.24	0.72	0.67	--	--	
½	1B	-60092	7624	2338	943	--	--	--	-1.90	0.14	1.00	0.24	2.08	0.23	--	--	
½	1C	-2531	7624	-2747	-1015	--	--	--	-0.08	0.01	1.00	0.24	0.72	0.67	--	--	
½	1D	-60092	7624	-2747	943	--	--	--	-1.90	0.14	1.00	0.24	2.08	0.23	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-8018	8577	2807	-558	--	--	--	-0.25	0.02	1.00	0.27	0.85	0.64	--	--	
½	1J	-54605	8577	2807	486	--	--	--	-1.73	0.12	1.00	0.27	1.95	0.28	--	--	
½	1K	-8018	8577	-3215	-558	--	--	--	-0.25	0.02	1.00	0.27	0.85	0.64	--	--	
½	1L	-54605	8577	-3215	486	--	--	--	-1.73	0.12	1.00	0.27	1.95	0.28	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-4428	3157	41	0	--	--	--	-0.75	0.05	1.00	0.54	1.22	0.88	0.00	0.03	
0	1B	-7358	3157	41	0	--	--	--	-1.25	0.09	1.00	0.54	1.60	0.67	0.00	0.02	
0	1C	-4428	3157	-258	0	--	--	--	-0.75	0.05	1.00	0.54	1.22	0.88	0.00	0.17	
0	1D	-7358	3157	-258	0	--	--	--	-1.25	0.09	1.00	0.54	1.60	0.67	0.00	0.10	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-5136	1996	41	0	--	--	--	-0.87	0.06	1.00	0.34	1.31	0.52	0.00	0.02	
0	1J	-6649	1996	41	0	--	--	--	-1.13	0.08	1.00	0.34	1.51	0.45	0.00	0.02	
0	1K	-5136	1996	-258	0	--	--	--	-0.87	0.06	1.00	0.34	1.31	0.52	0.00	0.14	
0	1L	-6649	1996	-258	0	--	--	--	-1.13	0.08	1.00	0.34	1.51	0.45	0.00	0.11	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 32 Descrizione: Maschio murario n. 32 su Cortile
altezza calcolata: 410.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-519	2492	1235	-91	--	--	--	-0.05	0.00	1.00	0.26	0.70	0.73	--	--	
l	1B	-6711	2492	1235	-86	--	--	--	-0.69	0.05	1.00	0.26	1.18	0.44	--	--	
l	1C	-519	2492	-1274	-91	--	--	--	-0.05	0.00	1.00	0.26	0.70	0.73	--	--	
l	1D	-6711	2492	-1274	-86	--	--	--	-0.69	0.05	1.00	0.26	1.18	0.44	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-361	1772	1317	166	--	--	--	-0.04	0.00	1.00	0.18	0.69	0.53	--	--	
l	1J	-6869	1772	1317	-343	--	--	--	-0.71	0.05	1.00	0.18	1.19	0.31	--	--	
l	1K	-361	1772	-1356	166	--	--	--	-0.04	0.00	1.00	0.18	0.69	0.53	--	--	
l	1L	-6869	1772	-1356	-343	--	--	--	-0.71	0.05	1.00	0.18	1.19	0.31	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-8709	6317	2026	-1021	--	--	--	-0.45	0.03	1.00	0.32	1.00	0.65	--	--	
½	1B	-28431	6317	2026	112	--	--	--	-1.46	0.10	1.00	0.32	1.76	0.37	--	--	
½	1C	-8709	6317	-2187	-1021	--	--	--	-0.45	0.03	1.00	0.32	1.00	0.65	--	--	
½	1D	-28431	6317	-2187	112	--	--	--	-1.46	0.10	1.00	0.32	1.76	0.37	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-10257	5869	2412	-447	--	--	--	-0.53	0.04	1.00	0.30	1.06	0.57	--	--	
½	1J	-26884	5869	2412	-461	--	--	--	-1.38	0.10	1.00	0.30	1.70	0.36	--	--	
½	1K	-10257	5869	-2573	-447	--	--	--	-0.53	0.04	1.00	0.30	1.06	0.57	--	--	
½	1L	-26884	5869	-2573	-461	--	--	--	-1.38	0.10	1.00	0.30	1.70	0.36	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-7318	2201	840	906	--	--	--	-0.75	0.05	1.00	0.23	1.22	0.37	0.20	0.33	
0	1B	-13593	2201	840	416	--	--	--	-1.40	0.10	1.00	0.23	1.71	0.26	0.05	0.19	
0	1C	-7318	2201	-892	906	--	--	--	-0.75	0.05	1.00	0.23	1.22	0.37	0.20	0.35	
0	1D	-13593	2201	-892	416	--	--	--	-1.40	0.10	1.00	0.23	1.71	0.26	0.05	0.20	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-8185	2413	914	727	--	--	--	-0.84	0.06	1.00	0.25	1.29	0.38	0.15	0.32	
0	1J	-12725	2413	914	595	--	--	--	-1.31	0.09	1.00	0.25	1.64	0.30	0.08	0.22	
0	1K	-8185	2413	-967	727	--	--	--	-0.84	0.06	1.00	0.25	1.29	0.38	0.15	0.34	
0	1L	-12725	2413	-967	595	--	--	--	-1.31	0.09	1.00	0.25	1.64	0.30	0.08	0.23	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 33 Descrizione: Maschio murario n. 33 su Cortile
altezza calcolata: 410.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	326	6120	-1374	253	NON	Verificato.	Sforzo	normale di trazione								
l	1B	-12475	6120	-1374	-73	--	--	--	-1.30	0.09	1.00	0.64	1.63	0.78	--	--	
l	1C	326	6120	-2325	253	NON	Verificato.	Sforzo	normale di trazione								
l	1D	-12475	6120	-2325	-73	--	--	--	-1.30	0.09	1.00	0.64	1.63	0.78	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-2568	3938	-1296	210	--	--	--	-0.27	0.02	1.00	0.41	0.86	0.95	--	--	
l	1J	-9580	3938	-1296	-29	--	--	--	-1.00	0.07	1.00	0.41	1.41	0.58	--	--	
l	1K	-2568	3938	-2403	210	--	--	--	-0.27	0.02	1.00	0.41	0.86	0.95	--	--	
l	1L	-9580	3938	-2403	-29	--	--	--	-1.00	0.07	1.00	0.41	1.41	0.58	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-1940	6882	-1079	-295	--	--	--	-0.10	0.01	1.00	0.36	0.74	0.97	--	--	
½	1B	-41344	6882	-1079	600	--	--	--	-2.15	0.15	1.00	0.36	2.28	0.32	--	--	
½	1C	-1940	6882	-2049	-295	--	--	--	-0.10	0.01	1.00	0.36	0.74	0.97	--	--	
½	1D	-41344	6882	-2049	600	--	--	--	-2.15	0.15	1.00	0.36	2.28	0.32	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-10318	4090	-1056	110	--	--	--	-0.54	0.04	1.00	0.21	1.06	0.40	--	--	
½	1J	-32966	4090	-1056	195	--	--	--	-1.72	0.12	1.00	0.21	1.95	0.22	--	--	
½	1K	-10318	4090	-2072	110	--	--	--	-0.54	0.04	1.00	0.21	1.06	0.40	--	--	
½	1L	-32966	4090	-2072	195	--	--	--	-1.72	0.12	1.00	0.21	1.95	0.22	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-3626	4848	1833	-317	--	--	--	-0.38	0.03	1.00	0.51	0.94	1.07	0.14	1.39	NON Verif.
0	1B	-24067	4848	1833	312	--	--	--	-2.51	0.18	1.00	0.51	2.54	0.40	0.03	0.26	
0	1C	-3626	4848	910	-317	--	--	--	-0.38	0.03	1.00	0.51	0.94	1.07	0.14	0.69	NON Verif.
0	1D	-24067	4848	910	312	--	--	--	-2.51	0.18	1.00	0.51	2.54	0.40	0.03	0.13	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-8312	3287	1723	-280	--	--	--	-0.87	0.06	1.00	0.34	1.31	0.52	0.06	0.60	
0	1J	-19381	3287	1723	275	--	--	--	-2.02	0.14	1.00	0.34	2.17	0.31	0.03	0.29	
0	1K	-8312	3287	1020	-280	--	--	--	-0.87	0.06	1.00	0.34	1.31	0.52	0.06	0.35	
0	1L	-19381	3287	1020	275	--	--	--	-2.02	0.14	1.00	0.34	2.17	0.31	0.03	0.17	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 34 Descrizione: Maschio murario n. 34 su Cortile
altezza calcolata: 410.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	468	6060	-1373	471	NON Verificato.		Sforzo normale di trazione									
l	1B	-12599	6060	-1373	-288	--	--	--	-1.45	0.10	1.00	0.70	1.75	0.80	--	--	
l	1C	468	6060	-2503	471	NON Verificato.		Sforzo normale di trazione									
l	1D	-12599	6060	-2503	-288	--	--	--	-1.45	0.10	1.00	0.70	1.75	0.80	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-2637	3575	-1291	230	--	--	--	-0.30	0.02	1.00	0.41	0.89	0.93	--	--	
l	1J	-9494	3575	-1291	-47	--	--	--	-1.09	0.08	1.00	0.41	1.48	0.56	--	--	
l	1K	-2637	3575	-2585	230	--	--	--	-0.30	0.02	1.00	0.41	0.89	0.93	--	--	
l	1L	-9494	3575	-2585	-47	--	--	--	-1.09	0.08	1.00	0.41	1.48	0.56	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	437	7579	9	81	NON Verificato.		Sforzo normale di trazione									
½	1B	-45196	7579	9	154	--	--	--	-2.60	0.19	1.00	0.44	2.61	0.33	--	--	
½	1C	437	7579	-2722	81	NON Verificato.		Sforzo normale di trazione									
½	1D	-45196	7579	-2722	154	--	--	--	-2.60	0.19	1.00	0.44	2.61	0.33	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-10083	4259	292	24	--	--	--	-0.58	0.04	1.00	0.25	1.10	0.45	--	--	
½	1J	-34675	4259	292	211	--	--	--	-2.00	0.14	1.00	0.25	2.16	0.23	--	--	
½	1K	-10083	4259	-3005	24	--	--	--	-0.58	0.04	1.00	0.25	1.10	0.45	--	--	
½	1L	-34675	4259	-3005	211	--	--	--	-2.00	0.14	1.00	0.25	2.16	0.23	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-2253	4966	1876	147	--	--	--	-0.26	0.02	1.00	0.57	0.85	1.34	0.12	2.27	NON Verif.
0	1B	-25593	4966	1876	-400	--	--	--	-2.95	0.21	1.00	0.57	2.87	0.40	0.04	0.26	
0	1C	-2253	4966	833	147	--	--	--	-0.26	0.02	1.00	0.57	0.85	1.34	0.12	1.01	NON Verif.
0	1D	-25593	4966	833	-400	--	--	--	-2.95	0.21	1.00	0.57	2.87	0.40	0.04	0.12	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-7880	3147	1968	102	--	--	--	-0.91	0.06	1.00	0.36	1.34	0.54	0.02	0.72	
0	1J	-19966	3147	1968	-355	--	--	--	-2.30	0.16	1.00	0.36	2.38	0.30	0.04	0.33	
0	1K	-7880	3147	742	102	--	--	--	-0.91	0.06	1.00	0.36	1.34	0.54	0.02	0.27	
0	1L	-19966	3147	742	-355	--	--	--	-2.30	0.16	1.00	0.36	2.38	0.30	0.04	0.12	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 35 Descrizione: Maschio murario n. 35 su Cortile
altezza calcolata: 410.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	1A	17743	17033	1959													
l	1B	-23951	17033	1959													
0 NON Verificato. Sforzo normale di trazione																	
					0	--	--	--	-4.20	0.30	1.00	2.99	3.81	1.57	--	--	NON Verif.
l	1C	17743	17033	-1842													
l	1D	-23951	17033	-1842													
0 NON Verificato. Sforzo normale di trazione																	
					0	--	--	--	-4.20	0.30	1.00	2.99	3.81	1.57	--	--	NON Verif.
l	1E	-0	0	0													
l	1F	-0	0	0													
l	1G	-0	0	0													
l	1H	-0	0	0													
l	1I	7070	8322	2417													
l	1J	-13278	8322	2417													
0 NON Verificato. Sforzo normale di trazione																	
					0	--	--	--	-2.33	0.17	1.00	1.46	2.41	1.21	--	--	NON Verif.
l	1K	7070	8322	-2300													
l	1L	-13278	8322	-2300													
0 NON Verificato. Sforzo normale di trazione																	
					0	--	--	--	-2.33	0.17	1.00	1.46	2.41	1.21	--	--	NON Verif.
l	1M	-0	0	0													
l	1N	-0	0	0													
l	1O	-0	0	0													
l	1P	-0	0	0													
0 NON Verificato. Sforzo normale di trazione																	
					0	--	--	--	-0.41	0.03	1.00	0.60	0.97	1.24	--	--	NON Verif.
½	1A	-2353	3435	655													
½	1B	-10176	3435	655													
½	1C	-2353	3435	-413													
0 NON Verificato. Sforzo normale di trazione																	
					0	--	--	--	-0.41	0.03	1.00	0.60	0.97	1.24	--	--	NON Verif.
½	1D	-10176	3435	-413													
½	1E	-0	0	0													
½	1F	-0	0	0													
½	1G	-0	0	0													
½	1H	-0	0	0													
½	1I	-3938	2568	795													
½	1J	-8590	2568	795													
½	1K	-3938	2568	-553													
½	1L	-8590	2568	-553													
½	1M	-0	0	0													
½	1N	-0	0	0													
½	1O	-0	0	0													
½	1P	-0	0	0													
0 NON Verificato. Sforzo normale di trazione																	
					0	--	--	--	-0.89	0.06	1.00	0.58	1.33	0.88	0.00	0.45	
0	1A	-5065	3333	795													
0	1B	-14379	3333	795													
0	1C	-5065	3333	-603													
0	1D	-14379	3333	-603													
0	1E	-0	0	0													
0	1F	-0	0	0													
0	1G	-0	0	0													
0	1H	-0	0	0													
0	1I	-6139	2287	893													
0	1J	-13305	2287	893													
0	1K	-6139	2287	-701													
0	1L	-13305	2287	-701													
0	1M	-0	0	0													
0	1N	-0	0	0													
0	1O	-0	0	0													
0	1P	-0	0	0													

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 36 Descrizione: Maschio murario n. 36 su Cortile
altezza calcolata: 410.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-10926	1691	-408	-121	--	--	--	-0.95	0.07	1.00	0.15	1.37	0.21	--	--	
l	1B	-17112	1691	-408	420	--	--	--	-1.49	0.11	1.00	0.15	1.78	0.17	--	--	
l	1C	-10926	1691	-1484	-121	--	--	--	-0.95	0.07	1.00	0.15	1.37	0.21	--	--	
l	1D	-17112	1691	-1484	420	--	--	--	-1.49	0.11	1.00	0.15	1.78	0.17	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-10127	1798	-678	-193	--	--	--	-0.88	0.06	1.00	0.16	1.32	0.24	--	--	
l	1J	-17911	1798	-678	492	--	--	--	-1.56	0.11	1.00	0.16	1.83	0.17	--	--	
l	1K	-10127	1798	-1215	-193	--	--	--	-0.88	0.06	1.00	0.16	1.32	0.24	--	--	
l	1L	-17911	1798	-1215	492	--	--	--	-1.56	0.11	1.00	0.16	1.83	0.17	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-15700	3415	416	-95	--	--	--	-1.29	0.09	1.00	0.28	1.63	0.34	--	--	
½	1B	-27906	3415	416	2524	--	--	--	-2.30	0.16	1.00	0.28	2.38	0.24	--	--	
½	1C	-15700	3415	-294	-95	--	--	--	-1.29	0.09	1.00	0.28	1.63	0.34	--	--	
½	1D	-27906	3415	-294	2524	--	--	--	-2.30	0.16	1.00	0.28	2.38	0.24	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-14085	3841	299	-456	--	--	--	-1.16	0.08	1.00	0.32	1.53	0.41	--	--	
½	1J	-29521	3841	299	2884	--	--	--	-2.43	0.17	1.00	0.32	2.48	0.25	--	--	
½	1K	-14085	3841	-177	-456	--	--	--	-1.16	0.08	1.00	0.32	1.53	0.41	--	--	
½	1L	-29521	3841	-177	2884	--	--	--	-2.43	0.17	1.00	0.32	2.48	0.25	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-19134	3647	2210	-337	--	--	--	-1.53	0.11	1.00	0.29	1.81	0.32	0.02	0.41	
0	1B	-31796	3647	2210	-433	--	--	--	-2.55	0.18	1.00	0.29	2.57	0.23	0.02	0.27	
0	1C	-19134	3647	1125	-337	--	--	--	-1.53	0.11	1.00	0.29	1.81	0.32	0.02	0.21	
0	1D	-31796	3647	1125	-433	--	--	--	-2.55	0.18	1.00	0.29	2.57	0.23	0.02	0.14	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-17480	4085	2038	-354	--	--	--	-1.40	0.10	1.00	0.33	1.71	0.38	0.02	0.41	
0	1J	-33449	4085	2038	-416	--	--	--	-2.68	0.19	1.00	0.33	2.67	0.25	0.02	0.24	
0	1K	-17480	4085	1297	-354	--	--	--	-1.40	0.10	1.00	0.33	1.71	0.38	0.02	0.26	
0	1L	-33449	4085	1297	-416	--	--	--	-2.68	0.19	1.00	0.33	2.67	0.25	0.02	0.15	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 37 Descrizione: Maschio murario n. 37 Su Via dei Quartieri
altezza calcolata: 410.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-3361	12917	-1567	-6363	--	--	--	-0.14	0.01	1.00	0.55	0.77	1.44	--	--	NON Verif.
l	1B	-15930	12917	-1567	-4104	--	--	--	-0.68	0.05	1.00	0.55	1.17	0.95	--	--	NON Verif.
l	1C	-3361	12917	-5717	-6363	--	--	--	-0.14	0.01	1.00	0.55	0.77	1.44	--	--	
l	1D	-15930	12917	-5717	-4104	--	--	--	-0.68	0.05	1.00	0.55	1.17	0.95	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	NON Verif.
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-3182	13154	-2393	-6639	--	--	--	-0.14	0.01	1.00	0.56	0.76	1.48	--	--	
l	1J	-16109	13154	-2393	-3827	--	--	--	-0.69	0.05	1.00	0.56	1.18	0.96	--	--	
l	1K	-3182	13154	-4891	-6639	--	--	--	-0.14	0.01	1.00	0.56	0.76	1.48	--	--	NON Verif.
l	1L	-16109	13154	-4891	-3827	--	--	--	-0.69	0.05	1.00	0.56	1.18	0.96	--	--	NON Verif.
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	1456	13204	2049	-10107	NON Verificato.	Sforzo	normale di trazione									
½	1B	-76296	13204	2049	6427	--	--	--	-1.64	0.12	1.00	0.28	1.89	0.30	--	--	
½	1C	1456	13204	-6708	-10107	NON Verificato.	Sforzo	normale di trazione									
½	1D	-76296	13204	-6708	6427	--	--	--	-1.64	0.12	1.00	0.28	1.89	0.30	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	NON Verif.
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	1881	13427	258	-11674	NON Verificato.	Sforzo	normale di trazione									
½	1J	-76720	13427	258	7994	--	--	--	-1.65	0.12	1.00	0.29	1.90	0.30	--	--	
½	1K	1881	13427	-4918	-11674	NON Verificato.	Sforzo	normale di trazione									
½	1L	-76720	13427	-4918	7994	--	--	--	-1.65	0.12	1.00	0.29	1.90	0.30	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	NON Verif.
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-12007	3508	5713	-3121	--	--	--	-0.52	0.04	1.00	0.15	1.05	0.29	0.16	1.42	NON Verif.
0	1B	-40524	3508	5713	-522	--	--	--	-1.74	0.12	1.00	0.15	1.96	0.15	0.01	0.47	NON Verif.
0	1C	-12007	3508	746	-3121	--	--	--	-0.52	0.04	1.00	0.15	1.05	0.29	0.16	0.19	
0	1D	-40524	3508	746	-522	--	--	--	-1.74	0.12	1.00	0.15	1.96	0.15	0.01	0.06	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-11040	3398	4541	-3316	--	--	--	-0.47	0.03	1.00	0.15	1.02	0.29	0.19	1.22	
0	1J	-41492	3398	4541	-327	--	--	--	-1.78	0.13	1.00	0.15	2.00	0.15	0.01	0.37	NON Verif.
0	1K	-11040	3398	1919	-3316	--	--	--	-0.47	0.03	1.00	0.15	1.02	0.29	0.19	0.52	
0	1L	-41492	3398	1919	-327	--	--	--	-1.78	0.13	1.00	0.15	2.00	0.15	0.01	0.16	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 38 Descrizione: Maschio murario n. 38 su via dei Quartieri
altezza calcolata: 410.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	1A	2030	14862	-750	-900	NON Verificato.		Sforzo	normale di trazione								
l	1B	-12759	14862	-750	-1616	--	--	--	-0.91	0.06	1.00	1.06	1.34	1.58	--	--	NON Verif.
l	1C	2030	14862	-2512	-900	NON Verificato.		Sforzo	normale di trazione								
l	1D	-12759	14862	-2512	-1616	--	--	--	-0.91	0.06	1.00	1.06	1.34	1.58	--	--	NON Verif.
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	2239	15445	-1192	-1141	NON Verificato.		Sforzo	normale di trazione								
l	1J	-12968	15445	-1192	-1375	--	--	--	-0.92	0.07	1.00	1.10	1.35	1.63	--	--	NON Verif.
l	1K	2239	15445	-2071	-1141	NON Verificato.		Sforzo	normale di trazione								
l	1L	-12968	15445	-2071	-1375	--	--	--	-0.92	0.07	1.00	1.10	1.35	1.63	--	--	NON Verif.
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	15179	8431	208	-802	NON Verificato.		Sforzo	normale di trazione								
½	1B	-69360	8431	208	-2404	--	--	--	-2.47	0.18	1.00	0.30	2.51	0.24	--	--	
½	1C	15179	8431	-3821	-802	NON Verificato.		Sforzo	normale di trazione								
½	1D	-69360	8431	-3821	-2404	--	--	--	-2.47	0.18	1.00	0.30	2.51	0.24	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	16397	8691	-751	-1384	NON Verificato.		Sforzo	normale di trazione								
½	1J	-70579	8691	-751	-1822	--	--	--	-2.51	0.18	1.00	0.31	2.54	0.24	--	--	
½	1K	16397	8691	-2862	-1384	NON Verificato.		Sforzo	normale di trazione								
½	1L	-70579	8691	-2862	-1822	--	--	--	-2.51	0.18	1.00	0.31	2.54	0.24	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-6515	4364	3401	-105	--	--	--	-0.46	0.03	1.00	0.31	1.01	0.62	0.02	1.55	NON Verif.
0	1B	-29690	4364	3401	-1384	--	--	--	-2.11	0.15	1.00	0.31	2.24	0.28	0.06	0.40	
0	1C	-6515	4364	1338	-105	--	--	--	-0.46	0.03	1.00	0.31	1.01	0.62	0.02	0.61	
0	1D	-29690	4364	1338	-1384	--	--	--	-2.11	0.15	1.00	0.31	2.24	0.28	0.06	0.16	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-6449	4567	2971	-212	--	--	--	-0.46	0.03	1.00	0.32	1.00	0.65	0.03	1.37	NON Verif.
0	1J	-29756	4567	2971	-1278	--	--	--	-2.12	0.15	1.00	0.32	2.25	0.29	0.05	0.35	
0	1K	-6449	4567	1768	-212	--	--	--	-0.46	0.03	1.00	0.32	1.00	0.65	0.03	0.81	
0	1L	-29756	4567	1768	-1278	--	--	--	-2.12	0.15	1.00	0.32	2.25	0.29	0.05	0.21	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: QM rilievo dal 28-6 Intestazione lavoro: Stato di fatto																	
Elem.: MASCHIO (piastra)		Gruppo: 10		Tabella: Tabella muri esterni													
Descrizione:		Muri 3p-4p															
Tipo di verifica:		Stato limite		fk: 28.00 kg/cmq		fvk0: 0.66 kg/cmq											
Coeff. contributo σ_n :		0.75		β , coeff. parz. sez.: 1.00													
d1: 2.00 cm		d2 / t: 0.1660		Effetti di d1 e d2:		discorde		Calcolo di ev: NON abilitato									
ea / h: 1 / 200.00		fatt. laterale di vincolo ρ :		1.00													
Maschio num. 39 Descrizione: Maschio murario n. 39 su via dei Quartieri																	
altezza calcolata:		410.00 cm															
P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-3532	13589	1815	1650	--	--	--	-0.29	0.02	1.00	1.13	0.88	2.57	--	--	NON Verif.
l	1B	-15164	13589	1815	1666	--	--	--	-1.26	0.09	1.00	1.13	1.60	1.41	--	--	NON Verif.
l	1C	-3532	13589	-11659	1650	--	--	--	-0.29	0.02	1.00	1.13	0.88	2.57	--	--	NON Verif.
l	1D	-15164	13589	-11659	1666	--	--	--	-1.26	0.09	1.00	1.13	1.60	1.41	--	--	NON Verif.
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-3105	14076	-763	1702	--	--	--	-0.26	0.02	1.00	1.17	0.85	2.74	--	--	NON Verif.
l	1J	-15591	14076	-763	1614	--	--	--	-1.30	0.09	1.00	1.17	1.63	1.43	--	--	NON Verif.
l	1K	-3105	14076	-9082	1702	--	--	--	-0.26	0.02	1.00	1.17	0.85	2.74	--	--	NON Verif.
l	1L	-15591	14076	-9082	1614	--	--	--	-1.30	0.09	1.00	1.17	1.63	1.43	--	--	NON Verif.
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	11552	10435	2055	-254	NON Verificato. Sforzo			normale di trazione								
½	1B	-61675	10435	2055	2754	--	--	--	-2.56	0.18	1.00	0.43	2.58	0.34	--	--	
½	1C	11552	10435	-7496	-254	NON Verificato. Sforzo			normale di trazione								
½	1D	-61675	10435	-7496	2754	--	--	--	-2.56	0.18	1.00	0.43	2.58	0.34	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	14136	10936	-271	-615	NON Verificato. Sforzo			normale di trazione								
½	1J	-64259	10936	-271	3115	--	--	--	-2.67	0.19	1.00	0.45	2.66	0.34	--	--	
½	1K	14136	10936	-5170	-615	NON Verificato. Sforzo			normale di trazione								
½	1L	-64259	10936	-5170	3115	--	--	--	-2.67	0.19	1.00	0.45	2.66	0.34	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-10800	5873	9247	1631	--	--	--	-0.90	0.06	1.00	0.49	1.33	0.73	0.19	2.65	NON Verif.
0	1B	-22056	5873	9247	-818	--	--	--	-1.83	0.13	1.00	0.49	2.03	0.48	0.05	1.42	NON Verif.
0	1C	-10800	5873	-1488	1631	--	--	--	-0.90	0.06	1.00	0.49	1.33	0.73	0.19	0.43	
0	1D	-22056	5873	-1488	-818	--	--	--	-1.83	0.13	1.00	0.49	2.03	0.48	0.05	0.23	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-10536	6117	6732	1596	--	--	--	-0.88	0.06	1.00	0.51	1.32	0.77	0.19	1.97	NON Verif.
0	1J	-22320	6117	6732	-782	--	--	--	-1.85	0.13	1.00	0.51	2.05	0.50	0.05	1.02	NON Verif.
0	1K	-10536	6117	1027	1596	--	--	--	-0.88	0.06	1.00	0.51	1.32	0.77	0.19	0.30	
0	1L	-22320	6117	1027	-782	--	--	--	-1.85	0.13	1.00	0.51	2.05	0.50	0.05	0.16	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**

Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri esterni**

Descrizione: Muri 3p-4p

Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq

Coeff. contributo σ_n :	0.75	β , coeff. parz. sez.:	1.00	
d1: 2.00 cm	d2 / t: 0.1660	Effetti di d1 e d2:	discorde	Calcolo di ev: NON abilitato

ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num.	40	Descrizione: Maschio murario n. 40 su via dei quartieri

altezza calcolata: 410.00 cm

Pos	C.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	φ/φ _t /φ _b	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{RMZ}	I _{RMY}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²			I _{RM}	
1	1A	5510	13507	139	1063	NON Verificato		Sforzo	normale di trazione								
1	1B	-14776	13507	139	-1692	--	--	--	-0.95	0.07	1.00	0.87	1.38	1.27	--	--	NON Verif.
1	1C	5510	13507	-3042	1063	NON Verificato		Sforzo	normale di trazione								
1	1D	-14776	13507	-3042	-1692	--	--	--	-0.95	0.07	1.00	0.87	1.38	1.27	--	--	NON Verif.
1	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
1	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
1	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
1	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
1	1I	6011	14184	-365	846	NON Verificato		Sforzo	normale di trazione								
1	1J	-15276	14184	-365	-1475	--	--	--	-0.99	0.07	1.00	0.92	1.40	1.31	--	--	NON Verif.
1	1K	6011	14184	-2538	846	NON Verificato		Sforzo	normale di trazione								
1	1L	-15276	14184	-2538	-1475	--	--	--	-0.99	0.07	1.00	0.92	1.40	1.31	--	--	NON Verif.
1	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
1	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
1	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
1	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
2	1A	21618	8615	76	-1180	NON Verificato		Sforzo	normale di trazione								
2	1B	-74695	8615	76	-5782	--	--	--	-2.41	0.17	1.00	0.28	2.47	0.23	--	--	
2	1C	21618	8615	-3812	-1180	NON Verificato		Sforzo	normale di trazione								
2	1D	-74695	8615	-3812	-5782	--	--	--	-2.41	0.17	1.00	0.28	2.47	0.23	--	--	
2	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
2	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
2	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
2	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
2	1I	24786	8970	-839	-1959	NON Verificato		Sforzo	normale di trazione								
2	1J	-77862	8970	-839	-5004	--	--	--	-2.51	0.18	1.00	0.29	2.55	0.23	--	--	
2	1K	24786	8970	-2898	-1959	NON Verificato		Sforzo	normale di trazione								
2	1L	-77862	8970	-2898	-5004	--	--	--	-2.51	0.18	1.00	0.29	2.55	0.23	--	--	
2	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
2	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
2	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
2	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-4134	4055	1568	104	--	--	--	-0.27	0.02	1.00	0.26	0.86	0.61	0.02	1.11	NON Verif.
0	1B	-32446	4055	1568	-1234	--	--	--	-2.10	0.15	1.00	0.26	2.23	0.23	0.04	0.17	
0	1C	-4134	4055	-419	104	--	--	--	-0.27	0.02	1.00	0.26	0.86	0.61	0.02	0.30	
0	1D	-32446	4055	-419	-1234	--	--	--	-2.10	0.15	1.00	0.26	2.23	0.23	0.04	0.04	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-3397	4290	1143	95	--	--	--	-0.22	0.02	1.00	0.28	0.82	0.67	0.03	0.98	
0	1J	-33183	4290	1143	-1224	--	--	--	-2.14	0.15	1.00	0.28	2.27	0.24	0.04	0.12	
0	1K	-3397	4290	7	95	--	--	--	-0.22	0.02	1.00	0.28	0.82	0.67	0.03	0.01	
0	1L	-33183	4290	7	-1224	--	--	--	-2.14	0.15	1.00	0.28	2.27	0.24	0.04	0.00	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 41 Descrizione: Maschio murario n. 41 su via dei quartieri
altezza calcolata: 410.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	1842	4324	228	0	NON Verificato.	Sforzo	normale di trazione									
l	1B	-7728	4324	228	0	--	--	--	-0.86	0.06	1.00	0.48	1.30	0.74	--	--	
l	1C	1842	4324	-335	0	NON Verificato.	Sforzo	normale di trazione									
l	1D	-7728	4324	-335	0	--	--	--	-0.86	0.06	1.00	0.48	1.30	0.74	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	2264	4751	157	0	NON Verificato.	Sforzo	normale di trazione									
l	1J	-8150	4751	157	0	--	--	--	-0.91	0.06	1.00	0.53	1.34	0.79	--	--	
l	1K	2264	4751	-264	0	NON Verificato.	Sforzo	normale di trazione									
l	1L	-8150	4751	-264	0	--	--	--	-0.91	0.06	1.00	0.53	1.34	0.79	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	9060	2359	1962	0	NON Verificato.	Sforzo	normale di trazione									
½	1B	-33762	2359	1962	0	--	--	--	-1.88	0.13	1.00	0.13	2.07	0.13	--	--	
½	1C	9060	2359	-2508	0	NON Verificato.	Sforzo	normale di trazione									
½	1D	-33762	2359	-2508	0	--	--	--	-1.88	0.13	1.00	0.13	2.07	0.13	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	11136	2648	1352	0	NON Verificato.	Sforzo	normale di trazione									
½	1J	-35839	2648	1352	0	--	--	--	-1.99	0.14	1.00	0.15	2.16	0.14	--	--	
½	1K	11136	2648	-1898	0	NON Verificato.	Sforzo	normale di trazione									
½	1L	-35839	2648	-1898	0	--	--	--	-1.99	0.14	1.00	0.15	2.16	0.14	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-4628	2211	1115	0	--	--	--	-0.51	0.04	1.00	0.25	1.05	0.47	0.00	0.72	
0	1B	-15904	2211	1115	0	--	--	--	-1.77	0.13	1.00	0.25	1.99	0.25	0.00	0.24	
0	1C	-4628	2211	-1084	0	--	--	--	-0.51	0.04	1.00	0.25	1.05	0.47	0.00	0.70	
0	1D	-15904	2211	-1084	0	--	--	--	-1.77	0.13	1.00	0.25	1.99	0.25	0.00	0.23	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-4206	2463	841	0	--	--	--	-0.47	0.03	1.00	0.27	1.01	0.54	0.00	0.59	
0	1J	-16326	2463	841	0	--	--	--	-1.82	0.13	1.00	0.27	2.02	0.27	0.00	0.17	
0	1K	-4206	2463	-810	0	--	--	--	-0.47	0.03	1.00	0.27	1.01	0.54	0.00	0.57	
0	1L	-16326	2463	-810	0	--	--	--	-1.82	0.13	1.00	0.27	2.02	0.27	0.00	0.17	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 42 Descrizione: Maschio murario n. 42
altezza calcolata: 410.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-1914	1021	349	0	--	--	--	-0.40	0.03	1.00	0.21	0.96	0.44	--	--	
l	1B	-2901	1021	349	0	--	--	--	-0.60	0.04	1.00	0.21	1.11	0.38	--	--	
l	1C	-1914	1021	-347	0	--	--	--	-0.40	0.03	1.00	0.21	0.96	0.44	--	--	
l	1D	-2901	1021	-347	0	--	--	--	-0.60	0.04	1.00	0.21	1.11	0.38	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-2153	876	173	0	--	--	--	-0.45	0.03	1.00	0.18	1.00	0.37	--	--	
l	1J	-2662	876	173	0	--	--	--	-0.56	0.04	1.00	0.18	1.08	0.34	--	--	
l	1K	-2153	876	-171	0	--	--	--	-0.45	0.03	1.00	0.18	1.00	0.37	--	--	
l	1L	-2662	876	-171	0	--	--	--	-0.56	0.04	1.00	0.18	1.08	0.34	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-5670	1356	306	59	--	--	--	-0.64	0.05	1.00	0.15	1.14	0.27	--	--	
½	1B	-6633	1356	306	59	--	--	--	-0.75	0.05	1.00	0.15	1.22	0.25	--	--	
½	1C	-5670	1356	-600	59	--	--	--	-0.64	0.05	1.00	0.15	1.14	0.27	--	--	
½	1D	-6633	1356	-600	59	--	--	--	-0.75	0.05	1.00	0.15	1.22	0.25	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-5885	1142	80	68	--	--	--	-0.67	0.05	1.00	0.13	1.16	0.22	--	--	
½	1J	-6419	1142	80	49	--	--	--	-0.73	0.05	1.00	0.13	1.21	0.21	--	--	
½	1K	-5885	1142	-374	68	--	--	--	-0.67	0.05	1.00	0.13	1.16	0.22	--	--	
½	1L	-6419	1142	-374	49	--	--	--	-0.73	0.05	1.00	0.13	1.21	0.21	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-8415	1051	255	-405	--	--	--	-0.78	0.06	1.00	0.10	1.24	0.16	0.07	0.09	
0	1B	-10843	1051	255	-582	--	--	--	-1.00	0.07	1.00	0.10	1.41	0.14	0.08	0.07	
0	1C	-8415	1051	-223	-405	--	--	--	-0.78	0.06	1.00	0.10	1.24	0.16	0.07	0.08	
0	1D	-10843	1051	-223	-582	--	--	--	-1.00	0.07	1.00	0.10	1.41	0.14	0.08	0.06	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-8972	708	140	-456	--	--	--	-0.83	0.06	1.00	0.07	1.28	0.10	0.07	0.05	
0	1J	-10287	708	140	-532	--	--	--	-0.95	0.07	1.00	0.07	1.37	0.10	0.07	0.04	
0	1K	-8972	708	-108	-456	--	--	--	-0.83	0.06	1.00	0.07	1.28	0.10	0.07	0.04	
0	1L	-10287	708	-108	-532	--	--	--	-0.95	0.07	1.00	0.07	1.37	0.10	0.07	0.03	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 43 Descrizione: Maschio murario n. 43 su via san Domenico
altezza calcolata: 410.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-1803	2554	567	-1153	--	--	--	-0.17	0.01	1.00	0.25	0.79	0.62	--	--	
l	1B	-8168	2554	567	2023	--	--	--	-0.79	0.06	1.00	0.25	1.25	0.39	--	--	
l	1C	-1803	2554	-1663	-1153	--	--	--	-0.17	0.01	1.00	0.25	0.79	0.62	--	--	
l	1D	-8168	2554	-1663	2023	--	--	--	-0.79	0.06	1.00	0.25	1.25	0.39	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-3308	1547	58	-337	--	--	--	-0.32	0.02	1.00	0.15	0.90	0.33	--	--	
l	1J	-6663	1547	58	1206	--	--	--	-0.64	0.05	1.00	0.15	1.14	0.26	--	--	
l	1K	-3308	1547	-1154	-337	--	--	--	-0.32	0.02	1.00	0.15	0.90	0.33	--	--	
l	1L	-6663	1547	-1154	1206	--	--	--	-0.64	0.05	1.00	0.15	1.14	0.26	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-8190	415	-228	8	--	--	--	-0.90	0.06	1.00	0.05	1.33	0.07	--	--	
½	1B	-9601	415	-228	256	--	--	--	-1.05	0.07	1.00	0.05	1.45	0.06	--	--	
½	1C	-8190	415	-745	8	--	--	--	-0.90	0.06	1.00	0.05	1.33	0.07	--	--	
½	1D	-9601	415	-745	256	--	--	--	-1.05	0.07	1.00	0.05	1.45	0.06	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-8545	315	-287	70	--	--	--	-0.93	0.07	1.00	0.03	1.36	0.05	--	--	
½	1J	-9246	315	-287	195	--	--	--	-1.01	0.07	1.00	0.03	1.42	0.05	--	--	
½	1K	-8545	315	-686	70	--	--	--	-0.93	0.07	1.00	0.03	1.36	0.05	--	--	
½	1L	-9246	315	-686	195	--	--	--	-1.01	0.07	1.00	0.03	1.42	0.05	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-10292	1096	756	603	--	--	--	-0.99	0.07	1.00	0.11	1.40	0.15	0.09	0.23	
0	1B	-11752	1096	756	751	--	--	--	-1.13	0.08	1.00	0.11	1.51	0.14	0.10	0.20	
0	1C	-10292	1096	-21	603	--	--	--	-0.99	0.07	1.00	0.11	1.40	0.15	0.09	0.01	
0	1D	-11752	1096	-21	751	--	--	--	-1.13	0.08	1.00	0.11	1.51	0.14	0.10	0.01	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-10500	683	584	647	--	--	--	-1.01	0.07	1.00	0.07	1.42	0.09	0.09	0.17	
0	1J	-11544	683	584	706	--	--	--	-1.11	0.08	1.00	0.07	1.49	0.09	0.09	0.16	
0	1K	-10500	683	151	647	--	--	--	-1.01	0.07	1.00	0.07	1.42	0.09	0.09	0.05	
0	1L	-11544	683	151	706	--	--	--	-1.11	0.08	1.00	0.07	1.49	0.09	0.09	0.04	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 44 Descrizione: Maschio murario n. 44 su via san domenico
altezza calcolata: 410.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-3991	1319	-584	154	--	--	--	-0.45	0.03	1.00	0.15	0.99	0.30	--	--	
l	1B	-5649	1319	-584	-505	--	--	--	-0.63	0.05	1.00	0.15	1.13	0.26	--	--	
l	1C	-3991	1319	-1006	154	--	--	--	-0.45	0.03	1.00	0.15	0.99	0.30	--	--	
l	1D	-5649	1319	-1006	-505	--	--	--	-0.63	0.05	1.00	0.15	1.13	0.26	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-4335	1026	-614	2	--	--	--	-0.48	0.03	1.00	0.11	1.02	0.22	--	--	
l	1J	-5305	1026	-614	-353	--	--	--	-0.59	0.04	1.00	0.11	1.10	0.21	--	--	
l	1K	-4335	1026	-975	2	--	--	--	-0.48	0.03	1.00	0.11	1.02	0.22	--	--	
l	1L	-5305	1026	-975	-353	--	--	--	-0.59	0.04	1.00	0.11	1.10	0.21	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-10434	820	-291	-597	--	--	--	-0.90	0.06	1.00	0.07	1.34	0.11	--	--	
½	1B	-12569	820	-291	-469	--	--	--	-1.09	0.08	1.00	0.07	1.48	0.10	--	--	
½	1C	-10434	820	-636	-597	--	--	--	-0.90	0.06	1.00	0.07	1.34	0.11	--	--	
½	1D	-12569	820	-636	-469	--	--	--	-1.09	0.08	1.00	0.07	1.48	0.10	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-10910	534	-311	-536	--	--	--	-0.94	0.07	1.00	0.05	1.37	0.07	--	--	
½	1J	-12092	534	-311	-530	--	--	--	-1.05	0.07	1.00	0.05	1.45	0.06	--	--	
½	1K	-10910	534	-616	-536	--	--	--	-0.94	0.07	1.00	0.05	1.37	0.07	--	--	
½	1L	-12092	534	-616	-530	--	--	--	-1.05	0.07	1.00	0.05	1.45	0.06	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-8129	2050	867	-976	--	--	--	-0.90	0.06	1.00	0.23	1.34	0.34	0.20	0.33	
0	1B	-14900	2050	867	-234	--	--	--	-1.66	0.12	1.00	0.23	1.90	0.24	0.03	0.19	
0	1C	-8129	2050	-129	-976	--	--	--	-0.90	0.06	1.00	0.23	1.34	0.34	0.20	0.05	
0	1D	-14900	2050	-129	-234	--	--	--	-1.66	0.12	1.00	0.23	1.90	0.24	0.03	0.03	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-9868	1737	854	-785	--	--	--	-1.10	0.08	1.00	0.19	1.48	0.26	0.14	0.27	
0	1J	-13162	1737	854	-425	--	--	--	-1.46	0.10	1.00	0.19	1.76	0.22	0.06	0.21	
0	1K	-9868	1737	-116	-785	--	--	--	-1.10	0.08	1.00	0.19	1.48	0.26	0.14	0.04	
0	1L	-13162	1737	-116	-425	--	--	--	-1.46	0.10	1.00	0.19	1.76	0.22	0.06	0.03	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 45 Descrizione: Maschio murario n. 45 su via san domenico
altezza calcolata: 410.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-5070	2056	-424	-274	--	--	--	-0.33	0.02	1.00	0.13	0.91	0.30	--	--	
l	1B	-5536	2056	-424	-247	--	--	--	-0.36	0.03	1.00	0.13	0.93	0.29	--	--	
l	1C	-5070	2056	-974	-274	--	--	--	-0.33	0.02	1.00	0.13	0.91	0.30	--	--	
l	1D	-5536	2056	-974	-247	--	--	--	-0.36	0.03	1.00	0.13	0.93	0.29	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-5110	1456	-448	-255	--	--	--	-0.33	0.02	1.00	0.09	0.91	0.21	--	--	
l	1J	-5496	1456	-448	-266	--	--	--	-0.36	0.03	1.00	0.09	0.93	0.20	--	--	
l	1K	-5110	1456	-951	-255	--	--	--	-0.33	0.02	1.00	0.09	0.91	0.21	--	--	
l	1L	-5496	1456	-951	-266	--	--	--	-0.36	0.03	1.00	0.09	0.93	0.20	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-7632	2931	-192	-202	--	--	--	-0.50	0.04	1.00	0.19	1.03	0.37	--	--	
½	1B	-10033	2931	-192	529	--	--	--	-0.65	0.05	1.00	0.19	1.15	0.33	--	--	
½	1C	-7632	2931	-400	-202	--	--	--	-0.50	0.04	1.00	0.19	1.03	0.37	--	--	
½	1D	-10033	2931	-400	529	--	--	--	-0.65	0.05	1.00	0.19	1.15	0.33	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-8199	1830	-170	-4	--	--	--	-0.53	0.04	1.00	0.12	1.06	0.22	--	--	
½	1J	-9466	1830	-170	332	--	--	--	-0.62	0.04	1.00	0.12	1.12	0.21	--	--	
½	1K	-8199	1830	-423	-4	--	--	--	-0.53	0.04	1.00	0.12	1.06	0.22	--	--	
½	1L	-9466	1830	-423	332	--	--	--	-0.62	0.04	1.00	0.12	1.12	0.21	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-7403	2187	471	297	--	--	--	-0.48	0.03	1.00	0.14	1.02	0.28	0.04	0.19	
0	1B	-20171	2187	471	1105	--	--	--	-1.31	0.09	1.00	0.14	1.65	0.17	0.06	0.07	
0	1C	-7403	2187	-86	297	--	--	--	-0.48	0.03	1.00	0.14	1.02	0.28	0.04	0.03	
0	1D	-20171	2187	-86	1105	--	--	--	-1.31	0.09	1.00	0.14	1.65	0.17	0.06	0.01	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-10644	1759	539	493	--	--	--	-0.69	0.05	1.00	0.11	1.18	0.19	0.04	0.15	
0	1J	-16930	1759	539	910	--	--	--	-1.10	0.08	1.00	0.11	1.49	0.15	0.05	0.10	
0	1K	-10644	1759	-154	493	--	--	--	-0.69	0.05	1.00	0.11	1.18	0.19	0.04	0.04	
0	1L	-16930	1759	-154	910	--	--	--	-1.10	0.08	1.00	0.11	1.49	0.15	0.05	0.03	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 46 Descrizione: Maschio murario n. 46 su via san domenico
altezza calcolata: 410.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	5203	7013	378	-2063	NON	Verificato.	Sforzo	normale di trazione								
l	1B	-12918	7013	378	1885	--	--	--	-1.34	0.10	1.00	0.73	1.66	0.87	--	--	
l	1C	5203	7013	-939	-2063	NON	Verificato.	Sforzo	normale di trazione								
l	1D	-12918	7013	-939	1885	--	--	--	-1.34	0.10	1.00	0.73	1.66	0.87	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	634	3833	97	-1070	NON	Verificato.	Sforzo	normale di trazione								
l	1J	-8348	3833	97	891	--	--	--	-0.87	0.06	1.00	0.40	1.31	0.61	--	--	
l	1K	634	3833	-658	-1070	NON	Verificato.	Sforzo	normale di trazione								
l	1L	-8348	3833	-658	891	--	--	--	-0.87	0.06	1.00	0.40	1.31	0.61	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-6822	4123	27	-389	--	--	--	-0.45	0.03	1.00	0.27	1.00	0.55	--	--	
½	1B	-12716	4123	27	411	--	--	--	-0.85	0.06	1.00	0.27	1.30	0.42	--	--	
½	1C	-6822	4123	-600	-389	--	--	--	-0.45	0.03	1.00	0.27	1.00	0.55	--	--	
½	1D	-12716	4123	-600	411	--	--	--	-0.85	0.06	1.00	0.27	1.30	0.42	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-8132	2273	-88	-206	--	--	--	-0.54	0.04	1.00	0.15	1.07	0.28	--	--	
½	1J	-11406	2273	-88	228	--	--	--	-0.76	0.05	1.00	0.15	1.23	0.25	--	--	
½	1K	-8132	2273	-484	-206	--	--	--	-0.54	0.04	1.00	0.15	1.07	0.28	--	--	
½	1L	-11406	2273	-484	228	--	--	--	-0.76	0.05	1.00	0.15	1.23	0.25	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-5575	1551	783	622	--	--	--	-0.58	0.04	1.00	0.16	1.09	0.29	0.17	0.42	
0	1B	-12164	1551	783	337	--	--	--	-1.26	0.09	1.00	0.16	1.60	0.20	0.04	0.21	
0	1C	-5575	1551	-262	622	--	--	--	-0.58	0.04	1.00	0.16	1.09	0.29	0.17	0.14	
0	1D	-12164	1551	-262	337	--	--	--	-1.26	0.09	1.00	0.16	1.60	0.20	0.04	0.07	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-7266	1285	681	549	--	--	--	-0.75	0.05	1.00	0.13	1.22	0.22	0.12	0.29	
0	1J	-10473	1285	681	411	--	--	--	-1.08	0.08	1.00	0.13	1.47	0.18	0.06	0.20	
0	1K	-7266	1285	-160	549	--	--	--	-0.75	0.05	1.00	0.13	1.22	0.22	0.12	0.07	
0	1L	-10473	1285	-160	411	--	--	--	-1.08	0.08	1.00	0.13	1.47	0.18	0.06	0.05	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 47 Descrizione: Maschio murario n. 47 su via san domenico
altezza calcolata: 410.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	2974	3664	698	474	NON Verificato.	Sforzo	normale di trazione									
l	1B	-6709	3664	698	-516	--	--	--	-0.61	0.04	1.00	0.33	1.12	0.60	--	--	
l	1C	2974	3664	-681	474	NON Verificato.	Sforzo	normale di trazione									
l	1D	-6709	3664	-681	-516	--	--	--	-0.61	0.04	1.00	0.33	1.12	0.60	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	521	2191	461	226	NON Verificato.	Sforzo	normale di trazione									
l	1J	-4257	2191	461	-268	--	--	--	-0.39	0.03	1.00	0.20	0.95	0.42	--	--	
l	1K	521	2191	-443	226	NON Verificato.	Sforzo	normale di trazione									
l	1L	-4257	2191	-443	-268	--	--	--	-0.39	0.03	1.00	0.20	0.95	0.42	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	2202	3828	2465	2226	NON Verificato.	Sforzo	normale di trazione									
½	1B	-28537	3828	2465	-2226	--	--	--	-1.30	0.09	1.00	0.17	1.64	0.21	--	--	
½	1C	2202	3828	-2541	2226	NON Verificato.	Sforzo	normale di trazione									
½	1D	-28537	3828	-2541	-2226	--	--	--	-1.30	0.09	1.00	0.17	1.64	0.21	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-5332	2546	1433	981	--	--	--	-0.24	0.02	1.00	0.12	0.84	0.28	--	--	
½	1J	-21003	2546	1433	-982	--	--	--	-0.96	0.07	1.00	0.12	1.38	0.17	--	--	
½	1K	-5332	2546	-1509	981	--	--	--	-0.24	0.02	1.00	0.12	0.84	0.28	--	--	
½	1L	-21003	2546	-1509	-982	--	--	--	-0.96	0.07	1.00	0.12	1.38	0.17	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-8581	1991	644	-250	--	--	--	-0.78	0.06	1.00	0.18	1.25	0.29	0.04	0.23	
0	1B	-11269	1991	644	123	--	--	--	-1.03	0.07	1.00	0.18	1.43	0.25	0.02	0.18	
0	1C	-8581	1991	-697	-250	--	--	--	-0.78	0.06	1.00	0.18	1.25	0.29	0.04	0.25	
0	1D	-11269	1991	-697	123	--	--	--	-1.03	0.07	1.00	0.18	1.43	0.25	0.02	0.19	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-9148	1032	389	-136	--	--	--	-0.83	0.06	1.00	0.09	1.29	0.15	0.02	0.13	
0	1J	-10701	1032	389	9	--	--	--	-0.98	0.07	1.00	0.09	1.39	0.14	0.00	0.11	
0	1K	-9148	1032	-441	-136	--	--	--	-0.83	0.06	1.00	0.09	1.29	0.15	0.02	0.15	
0	1L	-10701	1032	-441	9	--	--	--	-0.98	0.07	1.00	0.09	1.39	0.14	0.00	0.13	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 48 Descrizione: Maschio murario n. 48 su via san Domenico
altezza calcolata: 410.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-704	2121	560	126	--	--	--	-0.06	0.00	1.00	0.19	0.71	0.54	--	--	
l	1B	-2909	2121	560	-52	--	--	--	-0.26	0.02	1.00	0.19	0.86	0.44	--	--	
l	1C	-704	2121	-572	126	--	--	--	-0.06	0.00	1.00	0.19	0.71	0.54	--	--	
l	1D	-2909	2121	-572	-52	--	--	--	-0.26	0.02	1.00	0.19	0.86	0.44	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-853	2273	375	64	--	--	--	-0.08	0.01	1.00	0.20	0.72	0.57	--	--	
l	1J	-2760	2273	375	10	--	--	--	-0.25	0.02	1.00	0.20	0.85	0.48	--	--	
l	1K	-853	2273	-387	64	--	--	--	-0.08	0.01	1.00	0.20	0.72	0.57	--	--	
l	1L	-2760	2273	-387	10	--	--	--	-0.25	0.02	1.00	0.20	0.85	0.48	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-7121	1722	1982	143	--	--	--	-0.32	0.02	1.00	0.08	0.90	0.17	--	--	
½	1B	-15590	1722	1982	338	--	--	--	-0.70	0.05	1.00	0.08	1.18	0.13	--	--	
½	1C	-7121	1722	-2090	143	--	--	--	-0.32	0.02	1.00	0.08	0.90	0.17	--	--	
½	1D	-15590	1722	-2090	338	--	--	--	-0.70	0.05	1.00	0.08	1.18	0.13	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-7286	1308	1460	61	--	--	--	-0.33	0.02	1.00	0.06	0.90	0.13	--	--	
½	1J	-15425	1308	1460	420	--	--	--	-0.69	0.05	1.00	0.06	1.18	0.10	--	--	
½	1K	-7286	1308	-1567	61	--	--	--	-0.33	0.02	1.00	0.06	0.90	0.13	--	--	
½	1L	-15425	1308	-1567	420	--	--	--	-0.69	0.05	1.00	0.06	1.18	0.10	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-7722	1514	966	-534	--	--	--	-0.69	0.05	1.00	0.14	1.18	0.23	0.09	0.38	
0	1B	-12787	1514	966	402	--	--	--	-1.14	0.08	1.00	0.14	1.52	0.18	0.04	0.24	
0	1C	-7722	1514	-1144	-534	--	--	--	-0.69	0.05	1.00	0.14	1.18	0.23	0.09	0.45	
0	1D	-12787	1514	-1144	402	--	--	--	-1.14	0.08	1.00	0.14	1.52	0.18	0.04	0.28	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-8822	1445	758	-262	--	--	--	-0.79	0.06	1.00	0.13	1.25	0.21	0.04	0.26	
0	1J	-11687	1445	758	131	--	--	--	-1.05	0.07	1.00	0.13	1.44	0.18	0.02	0.20	
0	1K	-8822	1445	-936	-262	--	--	--	-0.79	0.06	1.00	0.13	1.25	0.21	0.04	0.32	
0	1L	-11687	1445	-936	131	--	--	--	-1.05	0.07	1.00	0.13	1.44	0.18	0.02	0.25	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 49 Descrizione: Maschio murario n. 49 su via san Domenico
altezza calcolata: 410.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	1A	-832	1578	308	-355	--	--	--	-0.06	0.00	1.00	0.12	0.71	0.34	--	--	
l	1B	-4018	1578	308	370	--	--	--	-0.30	0.02	1.00	0.12	0.89	0.27	--	--	
l	1C	-832	1578	-337	-355	--	--	--	-0.06	0.00	1.00	0.12	0.71	0.34	--	--	
l	1D	-4018	1578	-337	370	--	--	--	-0.30	0.02	1.00	0.12	0.89	0.27	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-446	1978	178	-426	--	--	--	-0.03	0.00	1.00	0.15	0.69	0.44	--	--	
l	1J	-4404	1978	178	441	--	--	--	-0.33	0.02	1.00	0.15	0.91	0.33	--	--	
l	1K	-446	1978	-207	-426	--	--	--	-0.03	0.00	1.00	0.15	0.69	0.44	--	--	
l	1L	-4404	1978	-207	441	--	--	--	-0.33	0.02	1.00	0.15	0.91	0.33	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-12677	3777	512	-999	--	--	--	-0.48	0.03	1.00	0.14	1.02	0.28	--	--	
½	1B	-25220	3777	512	939	--	--	--	-0.95	0.07	1.00	0.14	1.38	0.21	--	--	
½	1C	-12677	3777	-708	-999	--	--	--	-0.48	0.03	1.00	0.14	1.02	0.28	--	--	
½	1D	-25220	3777	-708	939	--	--	--	-0.95	0.07	1.00	0.14	1.38	0.21	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-11169	3855	501	-1339	--	--	--	-0.42	0.03	1.00	0.15	0.98	0.30	--	--	
½	1J	-26728	3855	501	1280	--	--	--	-1.01	0.07	1.00	0.15	1.42	0.21	--	--	
½	1K	-11169	3855	-697	-1339	--	--	--	-0.42	0.03	1.00	0.15	0.98	0.30	--	--	
½	1L	-26728	3855	-697	1280	--	--	--	-1.01	0.07	1.00	0.15	1.42	0.21	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-11611	871	232	-28	--	--	--	-0.88	0.06	1.00	0.07	1.32	0.10	0.00	0.06	
0	1B	-15902	871	232	16	--	--	--	-1.20	0.09	1.00	0.07	1.56	0.08	0.00	0.05	
0	1C	-11611	871	-550	-28	--	--	--	-0.88	0.06	1.00	0.07	1.32	0.10	0.00	0.15	
0	1D	-15902	871	-550	16	--	--	--	-1.20	0.09	1.00	0.07	1.56	0.08	0.00	0.11	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-11996	983	222	118	--	--	--	-0.91	0.06	1.00	0.07	1.34	0.11	0.01	0.06	
0	1J	-15517	983	222	-131	--	--	--	-1.17	0.08	1.00	0.07	1.54	0.10	0.01	0.05	
0	1K	-11996	983	-540	118	--	--	--	-0.91	0.06	1.00	0.07	1.34	0.11	0.01	0.14	
0	1L	-15517	983	-540	-131	--	--	--	-1.17	0.08	1.00	0.07	1.54	0.10	0.01	0.11	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 50 Descrizione: Maschio murario n. 50 su via san Domenico
altezza calcolata: 410.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	1751	4186	558	-377	NON	Verificato.	Sforzo	normale di trazione								
l	1B	-5676	4186	558	420	--	--	--	-0.45	0.03	1.00	0.33	1.00	0.67	--	--	
l	1C	1751	4186	-609	-377	NON	Verificato.	Sforzo	normale di trazione								
l	1D	-5676	4186	-609	420	--	--	--	-0.45	0.03	1.00	0.33	1.00	0.67	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	1482	3663	582	11	NON	Verificato.	Sforzo	normale di trazione								
l	1J	-5407	3663	582	32	--	--	--	-0.43	0.03	1.00	0.29	0.98	0.60	--	--	
l	1K	1482	3663	-633	11	NON	Verificato.	Sforzo	normale di trazione								
l	1L	-5407	3663	-633	32	--	--	--	-0.43	0.03	1.00	0.29	0.98	0.60	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-2600	3768	3057	-917	--	--	--	-0.10	0.01	1.00	0.15	0.74	0.41	--	--	
½	1B	-25050	3768	3057	1137	--	--	--	-1.00	0.07	1.00	0.15	1.41	0.21	--	--	
½	1C	-2600	3768	-3201	-917	--	--	--	-0.10	0.01	1.00	0.15	0.74	0.41	--	--	
½	1D	-25050	3768	-3201	1137	--	--	--	-1.00	0.07	1.00	0.15	1.41	0.21	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-5251	3445	3112	279	--	--	--	-0.21	0.02	1.00	0.14	0.82	0.34	--	--	
½	1J	-22399	3445	3112	-59	--	--	--	-0.90	0.06	1.00	0.14	1.33	0.21	--	--	
½	1K	-5251	3445	-3255	279	--	--	--	-0.21	0.02	1.00	0.14	0.82	0.34	--	--	
½	1L	-22399	3445	-3255	-59	--	--	--	-0.90	0.06	1.00	0.14	1.33	0.21	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-10521	3398	1435	-120	--	--	--	-0.84	0.06	1.00	0.27	1.29	0.42	0.01	0.42	
0	1B	-15114	3398	1435	38	--	--	--	-1.21	0.09	1.00	0.27	1.57	0.35	0.00	0.30	
0	1C	-10521	3398	-1625	-120	--	--	--	-0.84	0.06	1.00	0.27	1.29	0.42	0.01	0.47	
0	1D	-15114	3398	-1625	38	--	--	--	-1.21	0.09	1.00	0.27	1.57	0.35	0.00	0.34	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-10146	3213	1540	-254	--	--	--	-0.81	0.06	1.00	0.26	1.27	0.41	0.03	0.47	
0	1J	-15489	3213	1540	172	--	--	--	-1.24	0.09	1.00	0.26	1.59	0.32	0.01	0.32	
0	1K	-10146	3213	-1730	-254	--	--	--	-0.81	0.06	1.00	0.26	1.27	0.41	0.03	0.52	
0	1L	-15489	3213	-1730	172	--	--	--	-1.24	0.09	1.00	0.26	1.59	0.32	0.01	0.36	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 51 Descrizione: Maschio murario n. 51 su via san Domenico
altezza calcolata: 410.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	1A	-4293	6302	-2179	1427	--	--	--	-0.28	0.02	1.00	0.40	0.87	0.93	--	--	
l	1B	-12438	6302	-2179	803	--	--	--	-0.80	0.06	1.00	0.40	1.26	0.64	--	--	
l	1C	-4293	6302	-7155	1427	--	--	--	-0.28	0.02	1.00	0.40	0.87	0.93	--	--	
l	1D	-12438	6302	-7155	803	--	--	--	-0.80	0.06	1.00	0.40	1.26	0.64	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-5489	5232	-2026	1586	--	--	--	-0.35	0.03	1.00	0.34	0.92	0.73	--	--	
l	1J	-11242	5232	-2026	644	--	--	--	-0.72	0.05	1.00	0.34	1.20	0.56	--	--	
l	1K	-5489	5232	-7308	1586	--	--	--	-0.35	0.03	1.00	0.34	0.92	0.73	--	--	
l	1L	-11242	5232	-7308	644	--	--	--	-0.72	0.05	1.00	0.34	1.20	0.56	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-11650	6498	-354	-610	--	--	--	-0.37	0.03	1.00	0.21	0.94	0.44	--	--	
½	1B	-42514	6498	-354	-3537	--	--	--	-1.36	0.10	1.00	0.21	1.68	0.25	--	--	
½	1C	-11650	6498	-5162	-610	--	--	--	-0.37	0.03	1.00	0.21	0.94	0.44	--	--	
½	1D	-42514	6498	-5162	-3537	--	--	--	-1.36	0.10	1.00	0.21	1.68	0.25	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-16453	5721	-130	-110	--	--	--	-0.53	0.04	1.00	0.18	1.06	0.35	--	--	
½	1J	-37710	5721	-130	-4036	--	--	--	-1.21	0.09	1.00	0.18	1.57	0.23	--	--	
½	1K	-16453	5721	-5386	-110	--	--	--	-0.53	0.04	1.00	0.18	1.06	0.35	--	--	
½	1L	-37710	5721	-5386	-4036	--	--	--	-1.21	0.09	1.00	0.18	1.57	0.23	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-15778	3982	5267	157	--	--	--	-1.01	0.07	1.00	0.26	1.42	0.36	0.01	1.04	NON Verif.
0	1B	-21401	3982	5267	-814	--	--	--	-1.37	0.10	1.00	0.26	1.69	0.30	0.04	0.79	
0	1C	-15778	3982	-137	157	--	--	--	-1.01	0.07	1.00	0.26	1.42	0.36	0.01	0.03	
0	1D	-21401	3982	-137	-814	--	--	--	-1.37	0.10	1.00	0.26	1.69	0.30	0.04	0.02	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-15970	3529	4826	-221	--	--	--	-1.02	0.07	1.00	0.23	1.43	0.32	0.01	0.94	
0	1J	-21209	3529	4826	-436	--	--	--	-1.36	0.10	1.00	0.23	1.68	0.27	0.02	0.73	
0	1K	-15970	3529	304	-221	--	--	--	-1.02	0.07	1.00	0.23	1.43	0.32	0.01	0.06	
0	1L	-21209	3529	304	-436	--	--	--	-1.36	0.10	1.00	0.23	1.68	0.27	0.02	0.05	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 52 Descrizione: Maschio murario n. 52 su via san Domenico
altezza calcolata: 410.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	1858	3830	640	456	NON Verificato.		Sforzo normale di trazione									
l	1B	-5438	3830	640	-1004	--	--	--	-0.34	0.02	1.00	0.24	0.91	0.52	--	--	
l	1C	1858	3830	-1279	456	NON Verificato.		Sforzo normale di trazione									
l	1D	-5438	3830	-1279	-1004	--	--	--	-0.34	0.02	1.00	0.24	0.91	0.52	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	913	2294	729	62	NON Verificato.		Sforzo normale di trazione									
l	1J	-4493	2294	729	-610	--	--	--	-0.28	0.02	1.00	0.14	0.87	0.33	--	--	
l	1K	913	2294	-1368	62	NON Verificato.		Sforzo normale di trazione									
l	1L	-4493	2294	-1368	-610	--	--	--	-0.28	0.02	1.00	0.14	0.87	0.33	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-10214	4992	1703	658	--	--	--	-0.32	0.02	1.00	0.16	0.90	0.35	--	--	
½	1B	-37604	4992	1703	-3540	--	--	--	-1.17	0.08	1.00	0.16	1.54	0.20	--	--	
½	1C	-10214	4992	-4704	658	--	--	--	-0.32	0.02	1.00	0.16	0.90	0.35	--	--	
½	1D	-37604	4992	-4704	-3540	--	--	--	-1.17	0.08	1.00	0.16	1.54	0.20	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-15953	4048	836	-189	--	--	--	-0.50	0.04	1.00	0.13	1.03	0.24	--	--	
½	1J	-31865	4048	836	-2693	--	--	--	-0.99	0.07	1.00	0.13	1.40	0.18	--	--	
½	1K	-15953	4048	-3837	-189	--	--	--	-0.50	0.04	1.00	0.13	1.03	0.24	--	--	
½	1L	-31865	4048	-3837	-2693	--	--	--	-0.99	0.07	1.00	0.13	1.40	0.18	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-16884	2345	1517	-536	--	--	--	-1.05	0.08	1.00	0.15	1.45	0.20	0.03	0.28	
0	1B	-22608	2345	1517	81	--	--	--	-1.41	0.10	1.00	0.15	1.71	0.17	0.00	0.22	
0	1C	-16884	2345	-744	-536	--	--	--	-1.05	0.08	1.00	0.15	1.45	0.20	0.03	0.14	
0	1D	-22608	2345	-744	81	--	--	--	-1.41	0.10	1.00	0.15	1.71	0.17	0.00	0.11	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-17140	1677	1103	-368	--	--	--	-1.07	0.08	1.00	0.10	1.46	0.14	0.02	0.20	
0	1J	-22351	1677	1103	-87	--	--	--	-1.39	0.10	1.00	0.10	1.70	0.12	0.00	0.16	
0	1K	-17140	1677	-330	-368	--	--	--	-1.07	0.08	1.00	0.10	1.46	0.14	0.02	0.06	
0	1L	-22351	1677	-330	-87	--	--	--	-1.39	0.10	1.00	0.10	1.70	0.12	0.00	0.05	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 53 Descrizione: Maschio murario n. 53 su via san domenico
altezza calcolata: 410.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-5394	1992	-1716	-43	--	--	--	-0.44	0.03	1.00	0.16	0.99	0.33	--	--	
l	1B	-9560	1992	-1716	-526	--	--	--	-0.79	0.06	1.00	0.16	1.25	0.26	--	--	
l	1C	-5394	1992	-6928	-43	--	--	--	-0.44	0.03	1.00	0.16	0.99	0.33	--	--	
l	1D	-9560	1992	-6928	-526	--	--	--	-0.79	0.06	1.00	0.16	1.25	0.26	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-5718	1850	-2589	-396	--	--	--	-0.47	0.03	1.00	0.15	1.01	0.30	--	--	
l	1J	-9236	1850	-2589	-173	--	--	--	-0.76	0.05	1.00	0.15	1.23	0.25	--	--	
l	1K	-5718	1850	-6055	-396	--	--	--	-0.47	0.03	1.00	0.15	1.01	0.30	--	--	
l	1L	-9236	1850	-6055	-173	--	--	--	-0.76	0.05	1.00	0.15	1.23	0.25	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-12196	3987	-37	25	--	--	--	-0.50	0.04	1.00	0.16	1.04	0.32	--	--	
½	1B	-29402	3987	-37	-2023	--	--	--	-1.21	0.09	1.00	0.16	1.57	0.21	--	--	
½	1C	-12196	3987	-4884	25	--	--	--	-0.50	0.04	1.00	0.16	1.04	0.32	--	--	
½	1D	-29402	3987	-4884	-2023	--	--	--	-1.21	0.09	1.00	0.16	1.57	0.21	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-13776	3827	71	-1201	--	--	--	-0.57	0.04	1.00	0.16	1.08	0.29	--	--	
½	1J	-27822	3827	71	-798	--	--	--	-1.14	0.08	1.00	0.16	1.52	0.21	--	--	
½	1K	-13776	3827	-4992	-1201	--	--	--	-0.57	0.04	1.00	0.16	1.08	0.29	--	--	
½	1L	-27822	3827	-4992	-798	--	--	--	-1.14	0.08	1.00	0.16	1.52	0.21	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-11348	3032	4296	83	--	--	--	-0.93	0.07	1.00	0.25	1.36	0.37	0.01	1.17	NON Verif.
0	1B	-17333	3032	4296	316	--	--	--	-1.42	0.10	1.00	0.25	1.73	0.29	0.02	0.80	
0	1C	-11348	3032	309	83	--	--	--	-0.93	0.07	1.00	0.25	1.36	0.37	0.01	0.08	
0	1D	-17333	3032	309	316	--	--	--	-1.42	0.10	1.00	0.25	1.73	0.29	0.02	0.06	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-12101	2838	4091	208	--	--	--	-0.99	0.07	1.00	0.23	1.41	0.33	0.02	1.05	NON Verif.
0	1J	-16580	2838	4091	192	--	--	--	-1.36	0.10	1.00	0.23	1.68	0.28	0.02	0.80	
0	1K	-12101	2838	514	208	--	--	--	-0.99	0.07	1.00	0.23	1.41	0.33	0.02	0.13	
0	1L	-16580	2838	514	192	--	--	--	-1.36	0.10	1.00	0.23	1.68	0.28	0.02	0.10	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 54 Descrizione: Maschio murario n. 54 su via san Domenico
altezza calcolata: 410.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-1147	1916	237	0	--	--	--	-0.21	0.02	1.00	0.35	0.82	0.86	--	--	
l	1B	-3812	1916	237	0	--	--	--	-0.70	0.05	1.00	0.35	1.18	0.59	--	--	
l	1C	-1147	1916	-296	0	--	--	--	-0.21	0.02	1.00	0.35	0.82	0.86	--	--	
l	1D	-3812	1916	-296	0	--	--	--	-0.70	0.05	1.00	0.35	1.18	0.59	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-1434	2084	184	0	--	--	--	-0.26	0.02	1.00	0.38	0.86	0.89	--	--	
l	1J	-3525	2084	184	0	--	--	--	-0.65	0.05	1.00	0.38	1.14	0.67	--	--	
l	1K	-1434	2084	-244	0	--	--	--	-0.26	0.02	1.00	0.38	0.86	0.89	--	--	
l	1L	-3525	2084	-244	0	--	--	--	-0.65	0.05	1.00	0.38	1.14	0.67	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-5775	1500	1262	0	--	--	--	-0.53	0.04	1.00	0.14	1.06	0.26	--	--	
½	1B	-14974	1500	1262	0	--	--	--	-1.37	0.10	1.00	0.14	1.69	0.16	--	--	
½	1C	-5775	1500	-1279	0	--	--	--	-0.53	0.04	1.00	0.14	1.06	0.26	--	--	
½	1D	-14974	1500	-1279	0	--	--	--	-1.37	0.10	1.00	0.14	1.69	0.16	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-5760	1614	1022	0	--	--	--	-0.53	0.04	1.00	0.15	1.06	0.28	--	--	
½	1J	-14990	1614	1022	0	--	--	--	-1.37	0.10	1.00	0.15	1.69	0.17	--	--	
½	1K	-5760	1614	-1039	0	--	--	--	-0.53	0.04	1.00	0.15	1.06	0.28	--	--	
½	1L	-14990	1614	-1039	0	--	--	--	-1.37	0.10	1.00	0.15	1.69	0.17	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-5278	1018	920	0	--	--	--	-0.97	0.07	1.00	0.19	1.38	0.27	0.00	0.54	
0	1B	-6277	1018	920	0	--	--	--	-1.15	0.08	1.00	0.19	1.52	0.24	0.00	0.46	
0	1C	-5278	1018	-906	0	--	--	--	-0.97	0.07	1.00	0.19	1.38	0.27	0.00	0.53	
0	1D	-6277	1018	-906	0	--	--	--	-1.15	0.08	1.00	0.19	1.52	0.24	0.00	0.46	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-5149	942	799	0	--	--	--	-0.94	0.07	1.00	0.17	1.37	0.25	0.00	0.48	
0	1J	-6406	942	799	0	--	--	--	-1.17	0.08	1.00	0.17	1.54	0.22	0.00	0.40	
0	1K	-5149	942	-785	0	--	--	--	-0.94	0.07	1.00	0.17	1.37	0.25	0.00	0.47	
0	1L	-6406	942	-785	0	--	--	--	-1.17	0.08	1.00	0.17	1.54	0.22	0.00	0.39	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 55 Descrizione: Maschio murario n. 55 Interno lato scala
altezza calcolata: 410.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-1475	1536	328	0	--	--	--	-0.44	0.03	1.00	0.46	0.99	0.92	--	--	
l	1B	-4946	1536	328	0	--	--	--	-1.47	0.10	1.00	0.46	1.76	0.52	--	--	
l	1C	-1475	1536	-266	0	--	--	--	-0.44	0.03	1.00	0.46	0.99	0.92	--	--	
l	1D	-4946	1536	-266	0	--	--	--	-1.47	0.10	1.00	0.46	1.76	0.52	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-2227	975	213	0	--	--	--	-0.66	0.05	1.00	0.29	1.16	0.50	--	--	
l	1J	-4194	975	213	0	--	--	--	-1.25	0.09	1.00	0.29	1.59	0.36	--	--	
l	1K	-2227	975	-150	0	--	--	--	-0.66	0.05	1.00	0.29	1.16	0.50	--	--	
l	1L	-4194	975	-150	0	--	--	--	-1.25	0.09	1.00	0.29	1.59	0.36	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	2031	2962	301	0	NON	Verificato.	Sforzo	normale di trazione								
½	1B	-13686	2962	301	0	--	--	--	-4.06	0.29	1.00	0.88	3.71	0.47	--	--	
½	1C	2031	2962	-504	0	NON	Verificato.	Sforzo	normale di trazione								
½	1D	-13686	2962	-504	0	--	--	--	-4.06	0.29	1.00	0.88	3.71	0.47	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-2008	1802	301	0	--	--	--	-0.60	0.04	1.00	0.53	1.11	0.97	--	--	
½	1J	-9647	1802	301	0	--	--	--	-2.86	0.20	1.00	0.53	2.81	0.38	--	--	
½	1K	-2008	1802	-503	0	--	--	--	-0.60	0.04	1.00	0.53	1.11	0.97	--	--	
½	1L	-9647	1802	-503	0	--	--	--	-2.86	0.20	1.00	0.53	2.81	0.38	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-3714	2831	588	0	--	--	--	-1.10	0.08	1.00	0.84	1.49	1.13	0.00	0.50	NON Verif.
0	1B	-11046	2831	588	0	--	--	--	-3.28	0.23	1.00	0.84	3.12	0.54	0.00	0.21	
0	1C	-3714	2831	-534	0	--	--	--	-1.10	0.08	1.00	0.84	1.49	1.13	0.00	0.45	NON Verif.
0	1D	-11046	2831	-534	0	--	--	--	-3.28	0.23	1.00	0.84	3.12	0.54	0.00	0.19	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-5296	1522	453	0	--	--	--	-1.57	0.11	1.00	0.45	1.84	0.49	0.00	0.28	
0	1J	-9464	1522	453	0	--	--	--	-2.81	0.20	1.00	0.45	2.77	0.33	0.00	0.18	
0	1K	-5296	1522	-399	0	--	--	--	-1.57	0.11	1.00	0.45	1.84	0.49	0.00	0.25	
0	1L	-9464	1522	-399	0	--	--	--	-2.81	0.20	1.00	0.45	2.77	0.33	0.00	0.16	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 56 Descrizione: Maschio murario n. 56 interno lato scala
altezza calcolata: 410.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-1874	2223	1979	-127	--	--	--	-0.22	0.02	1.00	0.26	0.82	0.63	--	--	
l	1B	-9078	2223	1979	94	--	--	--	-1.06	0.08	1.00	0.26	1.46	0.36	--	--	
l	1C	-1874	2223	-1450	-127	--	--	--	-0.22	0.02	1.00	0.26	0.82	0.63	--	--	
l	1D	-9078	2223	-1450	94	--	--	--	-1.06	0.08	1.00	0.26	1.46	0.36	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-3608	1417	1254	-40	--	--	--	-0.42	0.03	1.00	0.17	0.98	0.34	--	--	
l	1J	-7344	1417	1254	7	--	--	--	-0.86	0.06	1.00	0.17	1.30	0.25	--	--	
l	1K	-3608	1417	-724	-40	--	--	--	-0.42	0.03	1.00	0.17	0.98	0.34	--	--	
l	1L	-7344	1417	-724	7	--	--	--	-0.86	0.06	1.00	0.17	1.30	0.25	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-1552	8610	804	-748	--	--	--	-0.18	0.01	1.00	1.01	0.80	2.53	--	--	NON Verif.
½	1B	-27087	8610	804	-210	--	--	--	-3.16	0.23	1.00	1.01	3.03	0.66	--	--	
½	1C	-1552	8610	-647	-748	--	--	--	-0.18	0.01	1.00	1.01	0.80	2.53	--	--	NON Verif.
½	1D	-27087	8610	-647	-210	--	--	--	-3.16	0.23	1.00	1.01	3.03	0.66	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-7900	4907	551	-561	--	--	--	-0.92	0.07	1.00	0.57	1.35	0.85	--	--	
½	1J	-20739	4907	551	-398	--	--	--	-2.42	0.17	1.00	0.57	2.48	0.46	--	--	
½	1K	-7900	4907	-394	-561	--	--	--	-0.92	0.07	1.00	0.57	1.35	0.85	--	--	
½	1L	-20739	4907	-394	-398	--	--	--	-2.42	0.17	1.00	0.57	2.48	0.46	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-1593	9547	830	1090	--	--	--	-0.19	0.01	0.50	1.12	0.94	4.75	1.14	1.51	NON Verif.
eb	eccess.																
0	1B	-31930	9547	830	-182	--	--	--	-3.73	0.27	1.00	1.12	3.46	0.65	0.01	0.11	
0	1C	-1593	9547	-449	1090	--	--	--	-0.19	0.01	0.50	1.12	0.94	4.75	1.14	0.82	NON Verif.
eb	eccess.																
0	1D	-31930	9547	-449	-182	--	--	--	-3.73	0.27	1.00	1.12	3.46	0.65	0.01	0.06	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-9374	5379	671	759	--	--	--	-1.10	0.08	1.00	0.63	1.48	0.85	0.15	0.23	
0	1J	-24148	5379	671	148	--	--	--	-2.82	0.20	1.00	0.63	2.78	0.45	0.01	0.10	
0	1K	-9374	5379	-290	759	--	--	--	-1.10	0.08	1.00	0.63	1.48	0.85	0.15	0.10	
0	1L	-24148	5379	-290	148	--	--	--	-2.82	0.20	1.00	0.63	2.78	0.45	0.01	0.04	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 57 Descrizione: Maschio murario n. 57 interno lato scala
altezza calcolata: 410.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-4590	5216	1089	824	--	--	--	-0.30	0.02	1.00	0.34	0.89	0.78	--	--	
l	1B	-21244	5216	1089	-4117	--	--	--	-1.40	0.10	1.00	0.34	1.71	0.40	--	--	
l	1C	-4590	5216	-554	824	--	--	--	-0.30	0.02	1.00	0.34	0.89	0.78	--	--	
l	1D	-21244	5216	-554	-4117	--	--	--	-1.40	0.10	1.00	0.34	1.71	0.40	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-8651	3330	1014	-493	--	--	--	-0.57	0.04	1.00	0.22	1.09	0.40	--	--	
l	1J	-17184	3330	1014	-2799	--	--	--	-1.13	0.08	1.00	0.22	1.51	0.29	--	--	
l	1K	-8651	3330	-479	-493	--	--	--	-0.57	0.04	1.00	0.22	1.09	0.40	--	--	
l	1L	-17184	3330	-479	-2799	--	--	--	-1.13	0.08	1.00	0.22	1.51	0.29	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-6232	16381	423	-4511	--	--	--	-0.40	0.03	1.00	1.06	0.96	2.21	--	--	NON Verif.
½	1B	-40896	16381	423	3262	--	--	--	-2.66	0.19	1.00	1.06	2.65	0.80	--	--	
½	1C	-6232	16381	-895	-4511	--	--	--	-0.40	0.03	1.00	1.06	0.96	2.21	--	--	NON Verif.
½	1D	-40896	16381	-895	3262	--	--	--	-2.66	0.19	1.00	1.06	2.65	0.80	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-15013	9572	257	-2487	--	--	--	-0.98	0.07	1.00	0.62	1.39	0.89	--	--	
½	1J	-32115	9572	257	1238	--	--	--	-2.09	0.15	1.00	0.62	2.22	0.56	--	--	
½	1K	-15013	9572	-730	-2487	--	--	--	-0.98	0.07	1.00	0.62	1.39	0.89	--	--	
½	1L	-32115	9572	-730	1238	--	--	--	-2.09	0.15	1.00	0.62	2.22	0.56	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-14285	19405	583	-3859	--	--	--	-0.94	0.07	1.00	1.27	1.36	1.87	0.27	0.13	NON Verif.
0	1B	-42899	19405	583	6545	--	--	--	-2.81	0.20	1.00	1.27	2.77	0.92	0.18	0.05	
0	1C	-14285	19405	-509	-3859	--	--	--	-0.94	0.07	1.00	1.27	1.36	1.87	0.27	0.11	NON Verif.
0	1D	-42899	19405	-509	6545	--	--	--	-2.81	0.20	1.00	1.27	2.77	0.92	0.18	0.04	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-21470	11702	570	-1242	--	--	--	-1.41	0.10	1.00	0.77	1.72	0.89	0.06	0.09	
0	1J	-35713	11702	570	3929	--	--	--	-2.34	0.17	1.00	0.77	2.42	0.63	0.13	0.06	
0	1K	-21470	11702	-496	-1242	--	--	--	-1.41	0.10	1.00	0.77	1.72	0.89	0.06	0.07	
0	1L	-35713	11702	-496	3929	--	--	--	-2.34	0.17	1.00	0.77	2.42	0.63	0.13	0.05	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 58 Descrizione: Maschio murario n. 58 interno
altezza calcolata: 410.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-10897	8559	3197	927	--	--	--	-0.69	0.05	1.00	0.54	1.18	0.92	--	--	
l	1B	-21560	8559	3197	594	--	--	--	-1.37	0.10	1.00	0.54	1.69	0.64	--	--	
l	1C	-10897	8559	-2200	927	--	--	--	-0.69	0.05	1.00	0.54	1.18	0.92	--	--	
l	1D	-21560	8559	-2200	594	--	--	--	-1.37	0.10	1.00	0.54	1.69	0.64	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-13143	6489	3221	730	--	--	--	-0.83	0.06	1.00	0.41	1.29	0.64	--	--	
l	1J	-19315	6489	3221	791	--	--	--	-1.23	0.09	1.00	0.41	1.58	0.52	--	--	
l	1K	-13143	6489	-2224	730	--	--	--	-0.83	0.06	1.00	0.41	1.29	0.64	--	--	
l	1L	-19315	6489	-2224	791	--	--	--	-1.23	0.09	1.00	0.41	1.58	0.52	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-15221	11790	1733	263	--	--	--	-0.97	0.07	1.00	0.75	1.38	1.08	--	--	NON Verif.
½	1B	-32043	11790	1733	-1321	--	--	--	-2.03	0.15	1.00	0.75	2.18	0.68	--	--	
½	1C	-15221	11790	-1165	263	--	--	--	-0.97	0.07	1.00	0.75	1.38	1.08	--	--	NON Verif.
½	1D	-32043	11790	-1165	-1321	--	--	--	-2.03	0.15	1.00	0.75	2.18	0.68	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-18842	8307	1760	-328	--	--	--	-1.20	0.09	1.00	0.53	1.56	0.68	--	--	
½	1J	-28422	8307	1760	-730	--	--	--	-1.80	0.13	1.00	0.53	2.01	0.52	--	--	
½	1K	-18842	8307	-1193	-328	--	--	--	-1.20	0.09	1.00	0.53	1.56	0.68	--	--	
½	1L	-28422	8307	-1193	-730	--	--	--	-1.80	0.13	1.00	0.53	2.01	0.52	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-22583	15337	2564	-403	--	--	--	-1.43	0.10	1.00	0.97	1.73	1.12	0.02	0.37	NON Verif.
0	1B	-32610	15337	2564	388	--	--	--	-2.07	0.15	1.00	0.97	2.21	0.88	0.01	0.27	
0	1C	-22583	15337	-1940	-403	--	--	--	-1.43	0.10	1.00	0.97	1.73	1.12	0.02	0.28	NON Verif.
0	1D	-32610	15337	-1940	388	--	--	--	-2.07	0.15	1.00	0.97	2.21	0.88	0.01	0.21	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-24651	9862	2687	-323	--	--	--	-1.56	0.11	1.00	0.63	1.83	0.68	0.01	0.36	
0	1J	-30541	9862	2687	308	--	--	--	-1.94	0.14	1.00	0.63	2.11	0.59	0.01	0.30	
0	1K	-24651	9862	-2063	-323	--	--	--	-1.56	0.11	1.00	0.63	1.83	0.68	0.01	0.28	
0	1L	-30541	9862	-2063	308	--	--	--	-1.94	0.14	1.00	0.63	2.11	0.59	0.01	0.23	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 59 Descrizione: Maschio murario n. 59 interno
altezza calcolata: 410.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-12906	5186	1789	129	--	--	--	-1.35	0.10	1.00	0.54	1.67	0.65	--	--	
l	1B	-16521	5186	1789	500	--	--	--	-1.72	0.12	1.00	0.54	1.95	0.55	--	--	
l	1C	-12906	5186	-921	129	--	--	--	-1.35	0.10	1.00	0.54	1.67	0.65	--	--	
l	1D	-16521	5186	-921	500	--	--	--	-1.72	0.12	1.00	0.54	1.95	0.55	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-12522	5144	1777	59	--	--	--	-1.31	0.09	1.00	0.54	1.64	0.65	--	--	
l	1J	-16905	5144	1777	571	--	--	--	-1.76	0.13	1.00	0.54	1.98	0.54	--	--	
l	1K	-12522	5144	-909	59	--	--	--	-1.31	0.09	1.00	0.54	1.64	0.65	--	--	
l	1L	-16905	5144	-909	571	--	--	--	-1.76	0.13	1.00	0.54	1.98	0.54	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-14809	7436	578	216	--	--	--	-1.54	0.11	1.00	0.77	1.82	0.85	--	--	
½	1B	-19273	7436	578	374	--	--	--	-2.01	0.14	1.00	0.77	2.17	0.72	--	--	
½	1C	-14809	7436	-349	216	--	--	--	-1.54	0.11	1.00	0.77	1.82	0.85	--	--	
½	1D	-19273	7436	-349	374	--	--	--	-2.01	0.14	1.00	0.77	2.17	0.72	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-14590	7007	639	121	--	--	--	-1.52	0.11	1.00	0.73	1.80	0.81	--	--	
½	1J	-19492	7007	639	468	--	--	--	-2.03	0.15	1.00	0.73	2.18	0.67	--	--	
½	1K	-14590	7007	-411	121	--	--	--	-1.52	0.11	1.00	0.73	1.80	0.81	--	--	
½	1L	-19492	7007	-411	468	--	--	--	-2.03	0.15	1.00	0.73	2.18	0.67	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-15325	9115	591	33	--	--	--	-1.60	0.11	1.00	0.95	1.86	1.02	0.00	0.13	NON Verif.
0	1B	-21752	9115	591	39	--	--	--	-2.27	0.16	1.00	0.95	2.36	0.80	0.00	0.10	
0	1C	-15325	9115	-997	33	--	--	--	-1.60	0.11	1.00	0.95	1.86	1.02	0.00	0.21	NON Verif.
0	1D	-21752	9115	-997	39	--	--	--	-2.27	0.16	1.00	0.95	2.36	0.80	0.00	0.16	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-15623	8515	560	44	--	--	--	-1.63	0.12	1.00	0.89	1.88	0.94	0.00	0.12	
0	1J	-21454	8515	560	28	--	--	--	-2.23	0.16	1.00	0.89	2.34	0.76	0.00	0.09	
0	1K	-15623	8515	-966	44	--	--	--	-1.63	0.12	1.00	0.89	1.88	0.94	0.00	0.20	
0	1L	-21454	8515	-966	28	--	--	--	-2.23	0.16	1.00	0.89	2.34	0.76	0.00	0.16	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 60 Descrizione: Maschio murario n. 60 interno
altezza calcolata: 410.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-3068	1671	293	0	--	--	--	-0.67	0.05	1.00	0.36	1.16	0.63	--	--	
l	1B	-6458	1671	293	0	--	--	--	-1.41	0.10	1.00	0.36	1.72	0.42	--	--	
l	1C	-3068	1671	-374	0	--	--	--	-0.67	0.05	1.00	0.36	1.16	0.63	--	--	
l	1D	-6458	1671	-374	0	--	--	--	-1.41	0.10	1.00	0.36	1.72	0.42	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-3562	1895	380	0	--	--	--	-0.78	0.06	1.00	0.41	1.24	0.67	--	--	
l	1J	-5964	1895	380	0	--	--	--	-1.30	0.09	1.00	0.41	1.64	0.51	--	--	
l	1K	-3562	1895	-461	0	--	--	--	-0.78	0.06	1.00	0.41	1.24	0.67	--	--	
l	1L	-5964	1895	-461	0	--	--	--	-1.30	0.09	1.00	0.41	1.64	0.51	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-6069	4394	325	0	--	--	--	-1.32	0.09	1.00	0.96	1.65	1.16	--	--	NON Verif.
½	1B	-9123	4394	325	0	--	--	--	-1.99	0.14	1.00	0.96	2.15	0.89	--	--	
½	1C	-6069	4394	-284	0	--	--	--	-1.32	0.09	1.00	0.96	1.65	1.16	--	--	NON Verif.
½	1D	-9123	4394	-284	0	--	--	--	-1.99	0.14	1.00	0.96	2.15	0.89	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-6733	4234	373	0	--	--	--	-1.47	0.10	1.00	0.92	1.76	1.05	--	--	NON Verif.
½	1J	-8460	4234	373	0	--	--	--	-1.85	0.13	1.00	0.92	2.04	0.90	--	--	
½	1K	-6733	4234	-332	0	--	--	--	-1.47	0.10	1.00	0.92	1.76	1.05	--	--	NON Verif.
½	1L	-8460	4234	-332	0	--	--	--	-1.85	0.13	1.00	0.92	2.04	0.90	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-7045	3998	425	0	--	--	--	-1.54	0.11	1.00	0.87	1.81	0.96	0.00	0.20	
0	1B	-11723	3998	425	0	--	--	--	-2.56	0.18	1.00	0.87	2.58	0.68	0.00	0.13	
0	1C	-7045	3998	-635	0	--	--	--	-1.54	0.11	1.00	0.87	1.81	0.96	0.00	0.30	
0	1D	-11723	3998	-635	0	--	--	--	-2.56	0.18	1.00	0.87	2.58	0.68	0.00	0.20	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-7427	4386	406	0	--	--	--	-1.62	0.12	1.00	0.96	1.88	1.02	0.00	0.18	NON Verif.
0	1J	-11342	4386	406	0	--	--	--	-2.47	0.18	1.00	0.96	2.52	0.76	0.00	0.13	
0	1K	-7427	4386	-616	0	--	--	--	-1.62	0.12	1.00	0.96	1.88	1.02	0.00	0.27	NON Verif.
0	1L	-11342	4386	-616	0	--	--	--	-2.47	0.18	1.00	0.96	2.52	0.76	0.00	0.20	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 61 Descrizione: Maschio murario n. 61 interno
altezza calcolata: 410.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-1145	6120	259	-979	--	--	--	-0.22	0.02	1.00	1.16	0.82	2.83	--	--	NON Verif.
l	1B	-11600	6120	259	-2931	--	--	--	-2.21	0.16	1.00	1.16	2.32	1.01	--	--	NON Verif.
l	1C	-1145	6120	-336	-979	--	--	--	-0.22	0.02	1.00	1.16	0.82	2.83	--	--	NON Verif.
l	1D	-11600	6120	-336	-2931	--	--	--	-2.21	0.16	1.00	1.16	2.32	1.01	--	--	NON Verif.
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-2388	5737	152	-1183	--	--	--	-0.45	0.03	1.00	1.09	1.00	2.18	--	--	NON Verif.
l	1J	-10357	5737	152	-2727	--	--	--	-1.97	0.14	1.00	1.09	2.14	1.02	--	--	NON Verif.
l	1K	-2388	5737	-229	-1183	--	--	--	-0.45	0.03	1.00	1.09	1.00	2.18	--	--	NON Verif.
l	1L	-10357	5737	-229	-2727	--	--	--	-1.97	0.14	1.00	1.09	2.14	1.02	--	--	NON Verif.
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-7536	3997	273	-145	--	--	--	-0.72	0.05	1.00	0.38	1.20	0.63	--	--	
½	1B	-14692	3997	273	-448	--	--	--	-1.40	0.10	1.00	0.38	1.71	0.45	--	--	
½	1C	-7536	3997	-284	-145	--	--	--	-0.72	0.05	1.00	0.38	1.20	0.63	--	--	
½	1D	-14692	3997	-284	-448	--	--	--	-1.40	0.10	1.00	0.38	1.71	0.45	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-7177	3908	197	-112	--	--	--	-0.68	0.05	1.00	0.37	1.17	0.63	--	--	
½	1J	-15052	3908	197	-481	--	--	--	-1.43	0.10	1.00	0.37	1.73	0.43	--	--	
½	1K	-7177	3908	-208	-112	--	--	--	-0.68	0.05	1.00	0.37	1.17	0.63	--	--	
½	1L	-15052	3908	-208	-481	--	--	--	-1.43	0.10	1.00	0.37	1.73	0.43	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-2464	3704	412	669	--	--	--	-0.47	0.03	0.50	0.70	1.36	2.07	0.70	0.54	NON Verif.
eb	eccess.																
0	1B	-6904	3704	412	238	--	--	--	-1.31	0.09	1.00	0.70	1.65	0.86	0.10	0.21	
0	1C	-2464	3704	-345	669	--	--	--	-0.47	0.03	0.50	0.70	1.36	2.07	0.70	0.45	NON Verif.
eb	eccess.																
0	1D	-6904	3704	-345	238	--	--	--	-1.31	0.09	1.00	0.70	1.65	0.86	0.10	0.17	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-2877	3643	270	615	--	--	--	-0.55	0.04	0.71	0.69	1.24	1.58	0.55	0.30	NON Verif.
0	1J	-6491	3643	270	292	--	--	--	-1.24	0.09	1.00	0.69	1.59	0.87	0.12	0.14	
0	1K	-2877	3643	-203	615	--	--	--	-0.55	0.04	0.71	0.69	1.24	1.58	0.55	0.23	NON Verif.
0	1L	-6491	3643	-203	292	--	--	--	-1.24	0.09	1.00	0.69	1.59	0.87	0.12	0.11	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: QM rilievo dal 28-6 Intestazione lavoro: Stato di fatto																	
Elem.: MASCHIO (piastra)		Gruppo: 10		Tabella: Tabella muri interni													
Descrizione:		Muri 3p-4p															
Tipo di verifica:		Stato limite				fk: 28.00 kg/cmq		fvk0: 0.66 kg/cmq									
Coeff. contributo σ_n :		0.75				β , coeff. parz. sez.: 1.00											
d1: 0.00 cm		d2 / t: 0.1660				Effetti di d1 e d2: concorde		Calcolo di ev: NON abilitato									
ea / h: 1 / 200.00		fatt. laterale di vincolo ρ : 1.00															
Maschio num. 62 Descrizione: Maschio murario n. 62 interno																	
altezza calcolata:		410.00 cm															
P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.														I _{rM}	I _{rMfp}	
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-13144	5407	2598	1296	--	--	--	-1.36	0.10	1.00	0.56	1.68	0.67	--	--	
l	1B	-16727	5407	2598	1488	--	--	--	-1.73	0.12	1.00	0.56	1.95	0.57	--	--	
l	1C	-13144	5407	-4434	1296	--	--	--	-1.36	0.10	1.00	0.56	1.68	0.67	--	--	
l	1D	-16727	5407	-4434	1488	--	--	--	-1.73	0.12	1.00	0.56	1.95	0.57	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-13537	5955	1210	1287	--	--	--	-1.40	0.10	1.00	0.61	1.71	0.72	--	--	
l	1J	-16334	5955	1210	1496	--	--	--	-1.69	0.12	1.00	0.61	1.92	0.64	--	--	
l	1K	-13537	5955	-3045	1287	--	--	--	-1.40	0.10	1.00	0.61	1.71	0.72	--	--	
l	1L	-16334	5955	-3045	1496	--	--	--	-1.69	0.12	1.00	0.61	1.92	0.64	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-14217	4631	859	615	--	--	--	-1.41	0.10	1.00	0.46	1.72	0.53	--	--	
½	1B	-18435	4631	859	621	--	--	--	-1.83	0.13	1.00	0.46	2.03	0.45	--	--	
½	1C	-14217	4631	-671	615	--	--	--	-1.41	0.10	1.00	0.46	1.72	0.53	--	--	
½	1D	-18435	4631	-671	621	--	--	--	-1.83	0.13	1.00	0.46	2.03	0.45	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-14714	4557	565	561	--	--	--	-1.46	0.10	1.00	0.45	1.75	0.51	--	--	
½	1J	-17938	4557	565	675	--	--	--	-1.78	0.13	1.00	0.45	1.99	0.45	--	--	
½	1K	-14714	4557	-377	561	--	--	--	-1.46	0.10	1.00	0.45	1.75	0.51	--	--	
½	1L	-17938	4557	-377	675	--	--	--	-1.78	0.13	1.00	0.45	1.99	0.45	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-11080	3813	3911	-208	--	--	--	-1.19	0.09	1.00	0.41	1.56	0.53	0.03	1.21	NON Verif.
0	1B	-18875	3813	3911	352	--	--	--	-2.03	0.15	1.00	0.41	2.18	0.38	0.03	0.77	
0	1C	-11080	3813	-2092	-208	--	--	--	-1.19	0.09	1.00	0.41	1.56	0.53	0.03	0.65	
0	1D	-18875	3813	-2092	352	--	--	--	-2.03	0.15	1.00	0.41	2.18	0.38	0.03	0.41	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-12933	4552	2396	-104	--	--	--	-1.39	0.10	1.00	0.49	1.70	0.58	0.01	0.65	
0	1J	-17022	4552	2396	249	--	--	--	-1.83	0.13	1.00	0.49	2.04	0.48	0.02	0.51	
0	1K	-12933	4552	-578	-104	--	--	--	-1.39	0.10	1.00	0.49	1.70	0.58	0.01	0.16	
0	1L	-17022	4552	-578	249	--	--	--	-1.83	0.13	1.00	0.49	2.04	0.48	0.02	0.12	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 63 Descrizione: Maschio murario n. 63 intrno
altezza calcolata: 410.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-4836	1885	-131	0	--	--	--	-0.89	0.06	1.00	0.35	1.32	0.52	--	--	
l	1B	-6685	1885	-131	0	--	--	--	-1.22	0.09	1.00	0.35	1.58	0.44	--	--	
l	1C	-4836	1885	-873	0	--	--	--	-0.89	0.06	1.00	0.35	1.32	0.52	--	--	
l	1D	-6685	1885	-873	0	--	--	--	-1.22	0.09	1.00	0.35	1.58	0.44	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-5047	2038	-261	0	--	--	--	-0.92	0.07	1.00	0.37	1.35	0.55	--	--	
l	1J	-6473	2038	-261	0	--	--	--	-1.19	0.08	1.00	0.37	1.55	0.48	--	--	
l	1K	-5047	2038	-742	0	--	--	--	-0.92	0.07	1.00	0.37	1.35	0.55	--	--	
l	1L	-6473	2038	-742	0	--	--	--	-1.19	0.08	1.00	0.37	1.55	0.48	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-5952	2219	49	0	--	--	--	-1.09	0.08	1.00	0.41	1.48	0.55	--	--	
½	1B	-7567	2219	49	0	--	--	--	-1.39	0.10	1.00	0.41	1.70	0.48	--	--	
½	1C	-5952	2219	-75	0	--	--	--	-1.09	0.08	1.00	0.41	1.48	0.55	--	--	
½	1D	-7567	2219	-75	0	--	--	--	-1.39	0.10	1.00	0.41	1.70	0.48	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-6253	2525	42	0	--	--	--	-1.15	0.08	1.00	0.46	1.52	0.61	--	--	
½	1J	-7266	2525	42	0	--	--	--	-1.33	0.10	1.00	0.46	1.66	0.56	--	--	
½	1K	-6253	2525	-68	0	--	--	--	-1.15	0.08	1.00	0.46	1.52	0.61	--	--	
½	1L	-7266	2525	-68	0	--	--	--	-1.33	0.10	1.00	0.46	1.66	0.56	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-6722	3024	608	0	--	--	--	-1.23	0.09	1.00	0.55	1.58	0.70	0.00	0.31	
0	1B	-9189	3024	608	0	--	--	--	-1.68	0.12	1.00	0.55	1.92	0.58	0.00	0.24	
0	1C	-6722	3024	288	0	--	--	--	-1.23	0.09	1.00	0.55	1.58	0.70	0.00	0.15	
0	1D	-9189	3024	288	0	--	--	--	-1.68	0.12	1.00	0.55	1.92	0.58	0.00	0.11	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-7073	3368	547	0	--	--	--	-1.30	0.09	1.00	0.62	1.63	0.76	0.00	0.27	
0	1J	-8837	3368	547	0	--	--	--	-1.62	0.12	1.00	0.62	1.87	0.66	0.00	0.22	
0	1K	-7073	3368	348	0	--	--	--	-1.30	0.09	1.00	0.62	1.63	0.76	0.00	0.17	
0	1L	-8837	3368	348	0	--	--	--	-1.62	0.12	1.00	0.62	1.87	0.66	0.00	0.14	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 64 Descrizione: Maschio murario n. 64 interno
altezza calcolata: 410.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-6487	2229	2543	238	--	--	--	-0.83	0.06	1.00	0.28	1.28	0.44	--	--	
l	1B	-7551	2229	2543	328	--	--	--	-0.96	0.07	1.00	0.28	1.38	0.41	--	--	
l	1C	-6487	2229	-3454	238	--	--	--	-0.83	0.06	1.00	0.28	1.28	0.44	--	--	
l	1D	-7551	2229	-3454	328	--	--	--	-0.96	0.07	1.00	0.28	1.38	0.41	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-6563	2131	1024	255	--	--	--	-0.84	0.06	1.00	0.27	1.29	0.42	--	--	
l	1J	-7475	2131	1024	311	--	--	--	-0.95	0.07	1.00	0.27	1.37	0.40	--	--	
l	1K	-6563	2131	-1935	255	--	--	--	-0.84	0.06	1.00	0.27	1.29	0.42	--	--	
l	1L	-7475	2131	-1935	311	--	--	--	-0.95	0.07	1.00	0.27	1.37	0.40	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-8744	3910	914	85	--	--	--	-1.11	0.08	1.00	0.50	1.50	0.67	--	--	
½	1B	-12230	3910	914	-419	--	--	--	-1.56	0.11	1.00	0.50	1.83	0.54	--	--	
½	1C	-8744	3910	-921	85	--	--	--	-1.11	0.08	1.00	0.50	1.50	0.67	--	--	
½	1D	-12230	3910	-921	-419	--	--	--	-1.56	0.11	1.00	0.50	1.83	0.54	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-8594	4060	546	183	--	--	--	-1.10	0.08	1.00	0.52	1.48	0.70	--	--	
½	1J	-12380	4060	546	-517	--	--	--	-1.58	0.11	1.00	0.52	1.84	0.56	--	--	
½	1K	-8594	4060	-552	183	--	--	--	-1.10	0.08	1.00	0.52	1.48	0.70	--	--	
½	1L	-12380	4060	-552	-517	--	--	--	-1.58	0.11	1.00	0.52	1.84	0.56	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-10077	4496	1285	273	--	--	--	-1.28	0.09	1.00	0.57	1.62	0.71	0.05	0.44	
0	1B	-15313	4496	1285	-762	--	--	--	-1.95	0.14	1.00	0.57	2.12	0.54	0.10	0.31	
0	1C	-10077	4496	-188	273	--	--	--	-1.28	0.09	1.00	0.57	1.62	0.71	0.05	0.06	
0	1D	-15313	4496	-188	-762	--	--	--	-1.95	0.14	1.00	0.57	2.12	0.54	0.10	0.05	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-9534	5003	986	430	--	--	--	-1.21	0.09	1.00	0.64	1.57	0.81	0.08	0.35	
0	1J	-15857	5003	986	-919	--	--	--	-2.02	0.14	1.00	0.64	2.18	0.59	0.12	0.23	
0	1K	-9534	5003	111	430	--	--	--	-1.21	0.09	1.00	0.64	1.57	0.81	0.08	0.04	
0	1L	-15857	5003	111	-919	--	--	--	-2.02	0.14	1.00	0.64	2.18	0.59	0.12	0.03	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 66 Descrizione: Maschio murario n. 66 interno
altezza calcolata: 410.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-3324	997	447	86	--	--	--	-0.67	0.05	1.00	0.20	1.16	0.35	--	--	
l	1B	-5345	997	447	225	--	--	--	-1.08	0.08	1.00	0.20	1.47	0.27	--	--	
l	1C	-3324	997	-256	86	--	--	--	-0.67	0.05	1.00	0.20	1.16	0.35	--	--	
l	1D	-5345	997	-256	225	--	--	--	-1.08	0.08	1.00	0.20	1.47	0.27	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-3508	913	425	116	--	--	--	-0.71	0.05	1.00	0.18	1.19	0.31	--	--	
l	1J	-5161	913	425	195	--	--	--	-1.04	0.07	1.00	0.18	1.44	0.26	--	--	
l	1K	-3508	913	-234	116	--	--	--	-0.71	0.05	1.00	0.18	1.19	0.31	--	--	
l	1L	-5161	913	-234	195	--	--	--	-1.04	0.07	1.00	0.18	1.44	0.26	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-4603	1599	760	193	--	--	--	-0.93	0.07	1.00	0.32	1.35	0.48	--	--	
½	1B	-9757	1599	760	-179	--	--	--	-1.96	0.14	1.00	0.32	2.13	0.30	--	--	
½	1C	-4603	1599	-771	193	--	--	--	-0.93	0.07	1.00	0.32	1.35	0.48	--	--	
½	1D	-9757	1599	-771	-179	--	--	--	-1.96	0.14	1.00	0.32	2.13	0.30	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-4819	1732	923	226	--	--	--	-0.97	0.07	1.00	0.35	1.39	0.50	--	--	
½	1J	-9541	1732	923	-212	--	--	--	-1.92	0.14	1.00	0.35	2.10	0.33	--	--	
½	1K	-4819	1732	-934	226	--	--	--	-0.97	0.07	1.00	0.35	1.39	0.50	--	--	
½	1L	-9541	1732	-934	-212	--	--	--	-1.92	0.14	1.00	0.35	2.10	0.33	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-8364	3033	1145	-128	--	--	--	-1.68	0.12	1.00	0.61	1.92	0.63	0.05	0.46	
0	1B	-12315	3033	1145	-216	--	--	--	-2.48	0.18	1.00	0.61	2.52	0.48	0.06	0.34	
0	1C	-8364	3033	-960	-128	--	--	--	-1.68	0.12	1.00	0.61	1.92	0.63	0.05	0.38	
0	1D	-12315	3033	-960	-216	--	--	--	-2.48	0.18	1.00	0.61	2.52	0.48	0.06	0.28	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-8567	3346	955	-17	--	--	--	-1.72	0.12	1.00	0.67	1.95	0.69	0.01	0.37	
0	1J	-12112	3346	955	-327	--	--	--	-2.44	0.17	1.00	0.67	2.49	0.54	0.10	0.28	
0	1K	-8567	3346	-770	-17	--	--	--	-1.72	0.12	1.00	0.67	1.95	0.69	0.01	0.30	
0	1L	-12112	3346	-770	-327	--	--	--	-2.44	0.17	1.00	0.67	2.49	0.54	0.10	0.23	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 67 Descrizione: Maschio murario n. 67 interno scala
altezza calcolata: 410.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-17119	3846	1580	-32	--	--	--	-0.71	0.05	1.00	0.16	1.19	0.27	--	--	
l	1B	-20847	3846	1580	-132	--	--	--	-0.86	0.06	1.00	0.16	1.31	0.24	--	--	
l	1C	-17119	3846	-1398	-32	--	--	--	-0.71	0.05	1.00	0.16	1.19	0.27	--	--	
l	1D	-20847	3846	-1398	-132	--	--	--	-0.86	0.06	1.00	0.16	1.31	0.24	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-17286	3981	1592	-577	--	--	--	-0.72	0.05	1.00	0.16	1.20	0.28	--	--	
l	1J	-20680	3981	1592	412	--	--	--	-0.86	0.06	1.00	0.16	1.30	0.25	--	--	
l	1K	-17286	3981	-1410	-577	--	--	--	-0.72	0.05	1.00	0.16	1.20	0.28	--	--	
l	1L	-20680	3981	-1410	412	--	--	--	-0.86	0.06	1.00	0.16	1.30	0.25	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-43919	16189	2757	5090	--	--	--	-1.17	0.08	1.00	0.43	1.54	0.56	--	--	
½	1B	-54685	16189	2757	6079	--	--	--	-1.46	0.10	1.00	0.43	1.76	0.49	--	--	
½	1C	-43919	16189	-4953	5090	--	--	--	-1.17	0.08	1.00	0.43	1.54	0.56	--	--	
½	1D	-54685	16189	-4953	6079	--	--	--	-1.46	0.10	1.00	0.43	1.76	0.49	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-43915	17386	1592	4540	--	--	--	-1.17	0.08	1.00	0.46	1.54	0.60	--	--	
½	1J	-54689	17386	1592	6629	--	--	--	-1.46	0.10	1.00	0.46	1.76	0.53	--	--	
½	1K	-43915	17386	-3788	4540	--	--	--	-1.17	0.08	1.00	0.46	1.54	0.60	--	--	
½	1L	-54689	17386	-3788	6629	--	--	--	-1.46	0.10	1.00	0.46	1.76	0.53	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-32156	9906	1477	-2325	--	--	--	-1.59	0.11	1.00	0.49	1.85	0.53	0.06	0.15	
0	1B	-38635	9906	1477	207	--	--	--	-1.91	0.14	1.00	0.49	2.10	0.47	0.00	0.13	
0	1C	-32156	9906	-2845	-2325	--	--	--	-1.59	0.11	1.00	0.49	1.85	0.53	0.06	0.29	
0	1D	-38635	9906	-2845	207	--	--	--	-1.91	0.14	1.00	0.49	2.10	0.47	0.00	0.25	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-32496	10845	671	-2634	--	--	--	-1.61	0.11	1.00	0.54	1.87	0.58	0.07	0.07	
0	1J	-38296	10845	671	516	--	--	--	-1.90	0.14	1.00	0.54	2.08	0.52	0.01	0.06	
0	1K	-32496	10845	-2038	-2634	--	--	--	-1.61	0.11	1.00	0.54	1.87	0.58	0.07	0.21	
0	1L	-38296	10845	-2038	516	--	--	--	-1.90	0.14	1.00	0.54	2.08	0.52	0.01	0.18	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 68 Descrizione: Maschio murario n. 68 interno scala
altezza calcolata: 410.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-7148	2114	1048	88	--	--	--	-0.56	0.04	1.00	0.16	1.08	0.31	--	--	
l	1B	-9917	2114	1048	485	--	--	--	-0.77	0.06	1.00	0.16	1.24	0.27	--	--	
l	1C	-7148	2114	-1019	88	--	--	--	-0.56	0.04	1.00	0.16	1.08	0.31	--	--	
l	1D	-9917	2114	-1019	485	--	--	--	-0.77	0.06	1.00	0.16	1.24	0.27	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-7709	2514	1181	9	--	--	--	-0.60	0.04	1.00	0.20	1.11	0.35	--	--	
l	1J	-9356	2514	1181	563	--	--	--	-0.73	0.05	1.00	0.20	1.21	0.32	--	--	
l	1K	-7709	2514	-1152	9	--	--	--	-0.60	0.04	1.00	0.20	1.11	0.35	--	--	
l	1L	-9356	2514	-1152	563	--	--	--	-0.73	0.05	1.00	0.20	1.21	0.32	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-12487	4457	1376	430	--	--	--	-0.71	0.05	1.00	0.25	1.20	0.43	--	--	
½	1B	-18949	4457	1376	852	--	--	--	-1.08	0.08	1.00	0.25	1.47	0.35	--	--	
½	1C	-12487	4457	-1444	430	--	--	--	-0.71	0.05	1.00	0.25	1.20	0.43	--	--	
½	1D	-18949	4457	-1444	852	--	--	--	-1.08	0.08	1.00	0.25	1.47	0.35	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-12729	4925	1505	1005	--	--	--	-0.73	0.05	1.00	0.28	1.21	0.47	--	--	
½	1J	-18707	4925	1505	277	--	--	--	-1.07	0.08	1.00	0.28	1.46	0.39	--	--	
½	1K	-12729	4925	-1573	1005	--	--	--	-0.73	0.05	1.00	0.28	1.21	0.47	--	--	
½	1L	-18707	4925	-1573	277	--	--	--	-1.07	0.08	1.00	0.28	1.46	0.39	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-14436	4767	1173	356	--	--	--	-1.05	0.07	1.00	0.35	1.45	0.48	0.03	0.25	
0	1B	-23008	4767	1173	327	--	--	--	-1.67	0.12	1.00	0.35	1.91	0.36	0.02	0.17	
0	1C	-14436	4767	-1024	356	--	--	--	-1.05	0.07	1.00	0.35	1.45	0.48	0.03	0.22	
0	1D	-23008	4767	-1024	327	--	--	--	-1.67	0.12	1.00	0.35	1.91	0.36	0.02	0.15	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-16243	5239	1165	410	--	--	--	-1.18	0.08	1.00	0.38	1.54	0.49	0.03	0.23	
0	1J	-21200	5239	1165	272	--	--	--	-1.54	0.11	1.00	0.38	1.81	0.42	0.01	0.18	
0	1K	-16243	5239	-1016	410	--	--	--	-1.18	0.08	1.00	0.38	1.54	0.49	0.03	0.20	
0	1L	-21200	5239	-1016	272	--	--	--	-1.54	0.11	1.00	0.38	1.81	0.42	0.01	0.16	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 69 Descrizione: Maschio murario n. 69 interno
altezza calcolata: 410.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-3549	2490	1253	-2584	--	--	--	-0.29	0.02	1.00	0.21	0.88	0.47	--	--	
l	1B	-6069	2490	1253	-169	--	--	--	-0.50	0.04	1.00	0.21	1.04	0.40	--	--	
l	1C	-3549	2490	-2530	-2584	--	--	--	-0.29	0.02	1.00	0.21	0.88	0.47	--	--	
l	1D	-6069	2490	-2530	-169	--	--	--	-0.50	0.04	1.00	0.21	1.04	0.40	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-3422	2507	1493	-2766	--	--	--	-0.28	0.02	1.00	0.21	0.87	0.48	--	--	
l	1J	-6195	2507	1493	13	--	--	--	-0.51	0.04	1.00	0.21	1.04	0.40	--	--	
l	1K	-3422	2507	-2771	-2766	--	--	--	-0.28	0.02	1.00	0.21	0.87	0.48	--	--	
l	1L	-6195	2507	-2771	13	--	--	--	-0.51	0.04	1.00	0.21	1.04	0.40	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-10560	8296	1788	-2527	--	--	--	-0.44	0.03	1.00	0.34	0.99	0.70	--	--	
½	1B	-17708	8296	1788	-365	--	--	--	-0.73	0.05	1.00	0.34	1.21	0.57	--	--	
½	1C	-10560	8296	-2094	-2527	--	--	--	-0.44	0.03	1.00	0.34	0.99	0.70	--	--	
½	1D	-17708	8296	-2094	-365	--	--	--	-0.73	0.05	1.00	0.34	1.21	0.57	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-10350	8569	2168	-2620	--	--	--	-0.43	0.03	1.00	0.36	0.98	0.72	--	--	
½	1J	-17918	8569	2168	-272	--	--	--	-0.74	0.05	1.00	0.36	1.22	0.58	--	--	
½	1K	-10350	8569	-2474	-2620	--	--	--	-0.43	0.03	1.00	0.36	0.98	0.72	--	--	
½	1L	-17918	8569	-2474	-272	--	--	--	-0.74	0.05	1.00	0.36	1.22	0.58	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-13440	8293	1191	51	--	--	--	-0.82	0.06	1.00	0.51	1.28	0.80	0.00	0.29	
0	1B	-19896	8293	1191	-188	--	--	--	-1.22	0.09	1.00	0.51	1.58	0.65	0.01	0.21	
0	1C	-13440	8293	-309	51	--	--	--	-0.82	0.06	1.00	0.51	1.28	0.80	0.00	0.08	
0	1D	-19896	8293	-309	-188	--	--	--	-1.22	0.09	1.00	0.51	1.58	0.65	0.01	0.05	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-13282	8527	1395	50	--	--	--	-0.81	0.06	1.00	0.52	1.27	0.82	0.00	0.35	
0	1J	-20054	8527	1395	-187	--	--	--	-1.23	0.09	1.00	0.52	1.58	0.66	0.01	0.24	
0	1K	-13282	8527	-513	50	--	--	--	-0.81	0.06	1.00	0.52	1.27	0.82	0.00	0.13	
0	1L	-20054	8527	-513	-187	--	--	--	-1.23	0.09	1.00	0.52	1.58	0.66	0.01	0.09	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 70 Descrizione: Maschio murario n. 70 interno
altezza calcolata: 410.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-4955	1909	-347	5	--	--	--	-0.55	0.04	1.00	0.21	1.07	0.40	--	--	
l	1B	-8158	1909	-347	-160	--	--	--	-0.91	0.06	1.00	0.21	1.34	0.32	--	--	
l	1C	-4955	1909	-1170	5	--	--	--	-0.55	0.04	1.00	0.21	1.07	0.40	--	--	
l	1D	-8158	1909	-1170	-160	--	--	--	-0.91	0.06	1.00	0.21	1.34	0.32	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-5047	1935	-523	15	--	--	--	-0.56	0.04	1.00	0.22	1.08	0.40	--	--	
l	1J	-8066	1935	-523	-169	--	--	--	-0.90	0.06	1.00	0.22	1.33	0.32	--	--	
l	1K	-5047	1935	-994	15	--	--	--	-0.56	0.04	1.00	0.22	1.08	0.40	--	--	
l	1L	-8066	1935	-994	-169	--	--	--	-0.90	0.06	1.00	0.22	1.33	0.32	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-6611	6478	144	-2	--	--	--	-0.75	0.05	1.00	0.74	1.23	1.21	--	--	NON Verif.
½	1B	-11276	6478	144	-232	--	--	--	-1.29	0.09	1.00	0.74	1.62	0.91	--	--	
½	1C	-6611	6478	-527	-2	--	--	--	-0.75	0.05	1.00	0.74	1.23	1.21	--	--	NON Verif.
½	1D	-11276	6478	-527	-232	--	--	--	-1.29	0.09	1.00	0.74	1.62	0.91	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-6748	6605	125	-0	--	--	--	-0.77	0.05	1.00	0.75	1.24	1.22	--	--	NON Verif.
½	1J	-11139	6605	125	-234	--	--	--	-1.27	0.09	1.00	0.75	1.61	0.93	--	--	
½	1K	-6748	6605	-508	-0	--	--	--	-0.77	0.05	1.00	0.75	1.24	1.22	--	--	NON Verif.
½	1L	-11139	6605	-508	-234	--	--	--	-1.27	0.09	1.00	0.75	1.61	0.93	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-7943	6995	811	-58	--	--	--	-0.93	0.07	1.00	0.82	1.36	1.21	0.01	0.34	NON Verif.
0	1B	-11909	6995	811	-40	--	--	--	-1.39	0.10	1.00	0.82	1.70	0.96	0.01	0.24	
0	1C	-7943	6995	196	-58	--	--	--	-0.93	0.07	1.00	0.82	1.36	1.21	0.01	0.08	NON Verif.
0	1D	-11909	6995	196	-40	--	--	--	-1.39	0.10	1.00	0.82	1.70	0.96	0.01	0.06	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-8085	7206	715	-59	--	--	--	-0.94	0.07	1.00	0.84	1.37	1.23	0.01	0.30	NON Verif.
0	1J	-11766	7206	715	-38	--	--	--	-1.37	0.10	1.00	0.84	1.69	1.00	0.01	0.21	
0	1K	-8085	7206	292	-59	--	--	--	-0.94	0.07	1.00	0.84	1.37	1.23	0.01	0.12	NON Verif.
0	1L	-11766	7206	292	-38	--	--	--	-1.37	0.10	1.00	0.84	1.69	1.00	0.01	0.09	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 71 Descrizione: Maschio murario n. 71 interno
altezza calcolata: 410.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-1870	4018	115	0	--	--	--	-0.37	0.03	1.00	0.80	0.94	1.71	--	--	NON Verif.
l	1B	-5913	4018	115	0	--	--	--	-1.18	0.08	1.00	0.80	1.54	1.04	--	--	NON Verif.
l	1C	-1870	4018	-323	0	--	--	--	-0.37	0.03	1.00	0.80	0.94	1.71	--	--	NON Verif.
l	1D	-5913	4018	-323	0	--	--	--	-1.18	0.08	1.00	0.80	1.54	1.04	--	--	NON Verif.
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-2035	3951	169	0	--	--	--	-0.41	0.03	1.00	0.79	0.96	1.63	--	--	NON Verif.
l	1J	-5748	3951	169	0	--	--	--	-1.15	0.08	1.00	0.79	1.52	1.04	--	--	NON Verif.
l	1K	-2035	3951	-378	0	--	--	--	-0.41	0.03	1.00	0.79	0.96	1.63	--	--	NON Verif.
l	1L	-5748	3951	-378	0	--	--	--	-1.15	0.08	1.00	0.79	1.52	1.04	--	--	NON Verif.
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-3852	2671	701	0	--	--	--	-0.77	0.05	1.00	0.53	1.24	0.86	--	--	
½	1B	-10033	2671	701	0	--	--	--	-2.00	0.14	1.00	0.53	2.16	0.49	--	--	
½	1C	-3852	2671	-717	0	--	--	--	-0.77	0.05	1.00	0.53	1.24	0.86	--	--	
½	1D	-10033	2671	-717	0	--	--	--	-2.00	0.14	1.00	0.53	2.16	0.49	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-3347	2650	890	0	--	--	--	-0.67	0.05	1.00	0.53	1.16	0.91	--	--	
½	1J	-10538	2650	890	0	--	--	--	-2.10	0.15	1.00	0.53	2.24	0.47	--	--	
½	1K	-3347	2650	-906	0	--	--	--	-0.67	0.05	1.00	0.53	1.16	0.91	--	--	
½	1L	-10538	2650	-906	0	--	--	--	-2.10	0.15	1.00	0.53	2.24	0.47	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-4424	4800	758	0	--	--	--	-0.88	0.06	1.00	0.96	1.32	1.45	0.00	0.57	NON Verif.
0	1B	-17131	4800	758	0	--	--	--	-3.42	0.24	1.00	0.96	3.22	0.59	0.00	0.19	
0	1C	-4424	4800	-742	0	--	--	--	-0.88	0.06	1.00	0.96	1.32	1.45	0.00	0.56	NON Verif.
0	1D	-17131	4800	-742	0	--	--	--	-3.42	0.24	1.00	0.96	3.22	0.59	0.00	0.19	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-4652	4944	918	0	--	--	--	-0.93	0.07	1.00	0.99	1.36	1.45	0.00	0.66	NON Verif.
0	1J	-16903	4944	918	0	--	--	--	-3.37	0.24	1.00	0.99	3.19	0.62	0.00	0.23	
0	1K	-4652	4944	-902	0	--	--	--	-0.93	0.07	1.00	0.99	1.36	1.45	0.00	0.65	NON Verif.
0	1L	-16903	4944	-902	0	--	--	--	-3.37	0.24	1.00	0.99	3.19	0.62	0.00	0.23	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 72 Descrizione: Maschio murario n. 72 interno
altezza calcolata: 410.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-11753	4148	4387	-2986	--	--	--	-0.42	0.03	1.00	0.15	0.97	0.30	--	--	
l	1B	-14955	4148	4387	-6422	--	--	--	-0.53	0.04	1.00	0.15	1.06	0.28	--	--	
l	1C	-11753	4148	1169	-2986	--	--	--	-0.42	0.03	1.00	0.15	0.97	0.30	--	--	
l	1D	-14955	4148	1169	-6422	--	--	--	-0.53	0.04	1.00	0.15	1.06	0.28	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-12268	3831	3759	-3597	--	--	--	-0.43	0.03	1.00	0.14	0.99	0.28	--	--	
l	1J	-14439	3831	3759	-5812	--	--	--	-0.51	0.04	1.00	0.14	1.04	0.26	--	--	
l	1K	-12268	3831	1798	-3597	--	--	--	-0.43	0.03	1.00	0.14	0.99	0.28	--	--	
l	1L	-14439	3831	1798	-5812	--	--	--	-0.51	0.04	1.00	0.14	1.04	0.26	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-20723	6713	2488	-5095	--	--	--	-0.64	0.05	1.00	0.21	1.14	0.36	--	--	
½	1B	-28498	6713	2488	-15548	--	--	--	-0.87	0.06	1.00	0.21	1.32	0.31	--	--	
½	1C	-20723	6713	-1025	-5095	--	--	--	-0.64	0.05	1.00	0.21	1.14	0.36	--	--	
½	1D	-28498	6713	-1025	-15548	--	--	--	-0.87	0.06	1.00	0.21	1.32	0.31	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-21929	5391	2055	-6916	--	--	--	-0.67	0.05	1.00	0.17	1.16	0.28	--	--	
½	1J	-27292	5391	2055	-13727	--	--	--	-0.84	0.06	1.00	0.17	1.29	0.26	--	--	
½	1K	-21929	5391	-592	-6916	--	--	--	-0.67	0.05	1.00	0.17	1.16	0.28	--	--	
½	1L	-27292	5391	-592	-13727	--	--	--	-0.84	0.06	1.00	0.17	1.29	0.26	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-27381	7764	-150	-5179	--	--	--	-0.93	0.07	1.00	0.26	1.35	0.39	0.08	0.02	
0	1B	-33893	7764	-150	-8054	--	--	--	-1.15	0.08	1.00	0.26	1.52	0.35	0.11	0.02	
0	1C	-27381	7764	-2893	-5179	--	--	--	-0.93	0.07	1.00	0.26	1.35	0.39	0.08	0.38	
0	1D	-33893	7764	-2893	-8054	--	--	--	-1.15	0.08	1.00	0.26	1.52	0.35	0.11	0.31	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-28332	6392	-280	-5479	--	--	--	-0.96	0.07	1.00	0.22	1.38	0.31	0.09	0.04	
0	1J	-32943	6392	-280	-7754	--	--	--	-1.11	0.08	1.00	0.22	1.49	0.29	0.11	0.03	
0	1K	-28332	6392	-2763	-5479	--	--	--	-0.96	0.07	1.00	0.22	1.38	0.31	0.09	0.35	
0	1L	-32943	6392	-2763	-7754	--	--	--	-1.11	0.08	1.00	0.22	1.49	0.29	0.11	0.31	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 73 Descrizione: Maschio murario n. 73 interno
altezza calcolata: 410.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-505	2775	846	0	--	--	--	-0.11	0.01	1.00	0.62	0.74	1.66	--	--	NON Verif.
l	1B	-5258	2775	846	0	--	--	--	-1.17	0.08	1.00	0.62	1.54	0.80	--	--	NON Verif.
l	1C	-505	2775	-831	0	--	--	--	-0.11	0.01	1.00	0.62	0.74	1.66	--	--	
l	1D	-5258	2775	-831	0	--	--	--	-1.17	0.08	1.00	0.62	1.54	0.80	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-1556	1710	581	0	--	--	--	-0.35	0.02	1.00	0.38	0.92	0.83	--	--	
l	1J	-4208	1710	581	0	--	--	--	-0.94	0.07	1.00	0.38	1.36	0.56	--	--	
l	1K	-1556	1710	-566	0	--	--	--	-0.35	0.02	1.00	0.38	0.92	0.83	--	--	
l	1L	-4208	1710	-566	0	--	--	--	-0.94	0.07	1.00	0.38	1.36	0.56	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-6106	751	327	0	--	--	--	-1.36	0.10	1.00	0.17	1.68	0.20	--	--	
½	1B	-8864	751	327	0	--	--	--	-1.98	0.14	1.00	0.17	2.14	0.16	--	--	
½	1C	-6106	751	-664	0	--	--	--	-1.36	0.10	1.00	0.17	1.68	0.20	--	--	
½	1D	-8864	751	-664	0	--	--	--	-1.98	0.14	1.00	0.17	2.14	0.16	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-6755	691	230	0	--	--	--	-1.51	0.11	1.00	0.15	1.79	0.17	--	--	
½	1J	-8215	691	230	0	--	--	--	-1.83	0.13	1.00	0.15	2.03	0.15	--	--	
½	1K	-6755	691	-567	0	--	--	--	-1.51	0.11	1.00	0.15	1.79	0.17	--	--	
½	1L	-8215	691	-567	0	--	--	--	-1.83	0.13	1.00	0.15	2.03	0.15	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-6556	786	1209	0	--	--	--	-1.46	0.10	1.00	0.18	1.76	0.20	0.00	0.70	
0	1B	-11277	786	1209	0	--	--	--	-2.51	0.18	1.00	0.18	2.54	0.14	0.00	0.45	
0	1C	-6556	786	-1141	0	--	--	--	-1.46	0.10	1.00	0.18	1.76	0.20	0.00	0.66	
0	1D	-11277	786	-1141	0	--	--	--	-2.51	0.18	1.00	0.18	2.54	0.14	0.00	0.43	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-7187	852	684	0	--	--	--	-1.60	0.11	1.00	0.19	1.86	0.20	0.00	0.37	
0	1J	-10645	852	684	0	--	--	--	-2.37	0.17	1.00	0.19	2.44	0.16	0.00	0.27	
0	1K	-7187	852	-616	0	--	--	--	-1.60	0.11	1.00	0.19	1.86	0.20	0.00	0.33	
0	1L	-10645	852	-616	0	--	--	--	-2.37	0.17	1.00	0.19	2.44	0.16	0.00	0.24	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 74 Descrizione: Maschio murario n. 74 interno
altezza calcolata: 410.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-2256	904	341	0	--	--	--	-0.73	0.05	1.00	0.29	1.21	0.48	--	--	
l	1B	-2857	904	341	0	--	--	--	-0.92	0.07	1.00	0.29	1.35	0.43	--	--	
l	1C	-2256	904	-827	0	--	--	--	-0.73	0.05	1.00	0.29	1.21	0.48	--	--	
l	1D	-2857	904	-827	0	--	--	--	-0.92	0.07	1.00	0.29	1.35	0.43	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-2264	725	48	0	--	--	--	-0.73	0.05	1.00	0.23	1.21	0.39	--	--	
l	1J	-2849	725	48	0	--	--	--	-0.92	0.07	1.00	0.23	1.35	0.35	--	--	
l	1K	-2264	725	-535	0	--	--	--	-0.73	0.05	1.00	0.23	1.21	0.39	--	--	
l	1L	-2849	725	-535	0	--	--	--	-0.92	0.07	1.00	0.23	1.35	0.35	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-3492	1027	423	0	--	--	--	-1.13	0.08	1.00	0.33	1.51	0.44	--	--	
½	1B	-4592	1027	423	0	--	--	--	-1.49	0.11	1.00	0.33	1.77	0.37	--	--	
½	1C	-3492	1027	-221	0	--	--	--	-1.13	0.08	1.00	0.33	1.51	0.44	--	--	
½	1D	-4592	1027	-221	0	--	--	--	-1.49	0.11	1.00	0.33	1.77	0.37	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-3493	985	258	0	--	--	--	-1.13	0.08	1.00	0.32	1.51	0.42	--	--	
½	1J	-4591	985	258	0	--	--	--	-1.49	0.11	1.00	0.32	1.77	0.36	--	--	
½	1K	-3493	985	-56	0	--	--	--	-1.13	0.08	1.00	0.32	1.51	0.42	--	--	
½	1L	-4591	985	-56	0	--	--	--	-1.49	0.11	1.00	0.32	1.77	0.36	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-4065	2560	600	0	--	--	--	-1.15	0.08	1.00	0.72	1.52	0.95	0.00	0.47	
0	1B	-6026	2560	600	0	--	--	--	-1.70	0.12	1.00	0.72	1.93	0.75	0.00	0.33	
0	1C	-4065	2560	184	0	--	--	--	-1.15	0.08	1.00	0.72	1.52	0.95	0.00	0.14	
0	1D	-6026	2560	184	0	--	--	--	-1.70	0.12	1.00	0.72	1.93	0.75	0.00	0.10	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-4293	2424	498	0	--	--	--	-1.21	0.09	1.00	0.68	1.57	0.87	0.00	0.37	
0	1J	-5798	2424	498	0	--	--	--	-1.64	0.12	1.00	0.68	1.89	0.72	0.00	0.28	
0	1K	-4293	2424	286	0	--	--	--	-1.21	0.09	1.00	0.68	1.57	0.87	0.00	0.21	
0	1L	-5798	2424	286	0	--	--	--	-1.64	0.12	1.00	0.68	1.89	0.72	0.00	0.16	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 75 Descrizione: Maschio murario n. 75 interno
altezza calcolata: 410.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	1A	-3659	14445	928	-7	--	--	--	-0.17	0.01	1.00	0.66	0.79	1.69	--	--	NON Verif.
l	1B	-39606	14445	928	5450	--	--	--	-1.82	0.13	1.00	0.66	2.02	0.66	--	--	NON Verif.
l	1C	-3659	14445	-5320	-7	--	--	--	-0.17	0.01	1.00	0.66	0.79	1.69	--	--	
l	1D	-39606	14445	-5320	5450	--	--	--	-1.82	0.13	1.00	0.66	2.02	0.66	--	--	NON Verif.
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-12060	9765	-370	1507	--	--	--	-0.55	0.04	1.00	0.45	1.07	0.83	--	--	
l	1J	-31206	9765	-370	3936	--	--	--	-1.43	0.10	1.00	0.45	1.73	0.52	--	--	
l	1K	-12060	9765	-4022	1507	--	--	--	-0.55	0.04	1.00	0.45	1.07	0.83	--	--	
l	1L	-31206	9765	-4022	3936	--	--	--	-1.43	0.10	1.00	0.45	1.73	0.52	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-15769	6521	3634	3423	--	--	--	-0.75	0.05	1.00	0.31	1.22	0.51	--	--	NON Verif.
½	1B	-43507	6521	3634	428	--	--	--	-2.07	0.15	1.00	0.31	2.21	0.28	--	--	
½	1C	-15769	6521	-3594	3423	--	--	--	-0.75	0.05	1.00	0.31	1.22	0.51	--	--	
½	1D	-43507	6521	-3594	428	--	--	--	-2.07	0.15	1.00	0.31	2.21	0.28	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-22154	5586	2082	2474	--	--	--	-1.05	0.08	1.00	0.27	1.45	0.37	--	--	
½	1J	-37122	5586	2082	1377	--	--	--	-1.77	0.13	1.00	0.27	1.99	0.27	--	--	
½	1K	-22154	5586	-2042	2474	--	--	--	-1.05	0.08	1.00	0.27	1.45	0.37	--	--	
½	1L	-37122	5586	-2042	1377	--	--	--	-1.77	0.13	1.00	0.27	1.99	0.27	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-17423	7985	6361	-2544	--	--	--	-0.83	0.06	1.00	0.38	1.28	0.59	0.10	1.12	NON Verif.
0	1B	-52618	7985	6361	8892	--	--	--	-2.51	0.18	1.00	0.38	2.54	0.30	0.14	0.44	NON Verif.
0	1C	-17423	7985	-1825	-2544	--	--	--	-0.83	0.06	1.00	0.38	1.28	0.59	0.10	0.32	
0	1D	-52618	7985	-1825	8892	--	--	--	-2.51	0.18	1.00	0.38	2.54	0.30	0.14	0.13	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-25839	6907	4335	304	--	--	--	-1.23	0.09	1.00	0.33	1.58	0.42	0.01	0.53	
0	1J	-44202	6907	4335	6043	--	--	--	-2.10	0.15	1.00	0.33	2.24	0.29	0.11	0.34	
0	1K	-25839	6907	202	304	--	--	--	-1.23	0.09	1.00	0.33	1.58	0.42	0.01	0.02	
0	1L	-44202	6907	202	6043	--	--	--	-2.10	0.15	1.00	0.33	2.24	0.29	0.11	0.02	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 76 Descrizione: Maschio murario n. 76 interno
altezza calcolata: 410.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-9555	3688	-640	-989	--	--	--	-0.40	0.03	1.00	0.15	0.96	0.32	--	--	
l	1B	-12266	3688	-640	-2582	--	--	--	-0.51	0.04	1.00	0.15	1.04	0.29	--	--	
l	1C	-9555	3688	-5393	-989	--	--	--	-0.40	0.03	1.00	0.15	0.96	0.32	--	--	
l	1D	-12266	3688	-5393	-2582	--	--	--	-0.51	0.04	1.00	0.15	1.04	0.29	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-10210	2851	-1857	-1372	--	--	--	-0.42	0.03	1.00	0.12	0.98	0.24	--	--	
l	1J	-11611	2851	-1857	-2199	--	--	--	-0.48	0.03	1.00	0.12	1.02	0.23	--	--	
l	1K	-10210	2851	-4175	-1372	--	--	--	-0.42	0.03	1.00	0.12	0.98	0.24	--	--	
l	1L	-11611	2851	-4175	-2199	--	--	--	-0.48	0.03	1.00	0.12	1.02	0.23	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-14921	9189	302	-823	--	--	--	-0.62	0.04	1.00	0.38	1.12	0.68	--	--	
½	1B	-20323	9189	302	-3834	--	--	--	-0.84	0.06	1.00	0.38	1.29	0.59	--	--	
½	1C	-14921	9189	-1252	-823	--	--	--	-0.62	0.04	1.00	0.38	1.12	0.68	--	--	
½	1D	-20323	9189	-1252	-3834	--	--	--	-0.84	0.06	1.00	0.38	1.29	0.59	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-16265	5340	-75	-1556	--	--	--	-0.68	0.05	1.00	0.22	1.17	0.38	--	--	
½	1J	-18978	5340	-75	-3100	--	--	--	-0.79	0.06	1.00	0.22	1.25	0.35	--	--	
½	1K	-16265	5340	-875	-1556	--	--	--	-0.68	0.05	1.00	0.22	1.17	0.38	--	--	
½	1L	-18978	5340	-875	-3100	--	--	--	-0.79	0.06	1.00	0.22	1.25	0.35	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-17993	11952	2854	-658	--	--	--	-0.75	0.05	1.00	0.50	1.22	0.81	0.02	0.48	
0	1B	-30321	11952	2854	-3801	--	--	--	-1.26	0.09	1.00	0.50	1.60	0.62	0.08	0.30	
0	1C	-17993	11952	897	-658	--	--	--	-0.75	0.05	1.00	0.50	1.22	0.81	0.02	0.15	
0	1D	-30321	11952	897	-3801	--	--	--	-1.26	0.09	1.00	0.50	1.60	0.62	0.08	0.09	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-21080	7388	2448	-1411	--	--	--	-0.88	0.06	1.00	0.31	1.32	0.47	0.04	0.36	
0	1J	-27234	7388	2448	-3048	--	--	--	-1.13	0.08	1.00	0.31	1.51	0.41	0.07	0.28	
0	1K	-21080	7388	1303	-1411	--	--	--	-0.88	0.06	1.00	0.31	1.32	0.47	0.04	0.19	
0	1L	-27234	7388	1303	-3048	--	--	--	-1.13	0.08	1.00	0.31	1.51	0.41	0.07	0.15	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 77 Descrizione: Maschio murario n. 77 interno
altezza calcolata: 410.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-137	188	454	0	--	--	--	-0.08	0.01	1.00	0.11	0.72	0.31	--	--	
l	1B	-439	188	454	0	--	--	--	-0.26	0.02	1.00	0.11	0.86	0.26	--	--	
l	1C	-137	188	-377	0	--	--	--	-0.08	0.01	1.00	0.11	0.72	0.31	--	--	
l	1D	-439	188	-377	0	--	--	--	-0.26	0.02	1.00	0.11	0.86	0.26	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-122	206	242	0	--	--	--	-0.07	0.01	1.00	0.12	0.71	0.35	--	--	
l	1J	-455	206	242	0	--	--	--	-0.27	0.02	1.00	0.12	0.86	0.29	--	--	
l	1K	-122	206	-166	0	--	--	--	-0.07	0.01	1.00	0.12	0.71	0.35	--	--	
l	1L	-455	206	-166	0	--	--	--	-0.27	0.02	1.00	0.12	0.86	0.29	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-1617	1088	1646	0	--	--	--	-0.24	0.02	1.00	0.16	0.84	0.39	--	--	
½	1B	-4800	1088	1646	0	--	--	--	-0.72	0.05	1.00	0.16	1.20	0.27	--	--	
½	1C	-1617	1088	-1484	0	--	--	--	-0.24	0.02	1.00	0.16	0.84	0.39	--	--	
½	1D	-4800	1088	-1484	0	--	--	--	-0.72	0.05	1.00	0.16	1.20	0.27	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-2096	731	892	0	--	--	--	-0.31	0.02	1.00	0.11	0.90	0.24	--	--	
½	1J	-4320	731	892	0	--	--	--	-0.65	0.05	1.00	0.11	1.14	0.19	--	--	
½	1K	-2096	731	-730	0	--	--	--	-0.31	0.02	1.00	0.11	0.90	0.24	--	--	
½	1L	-4320	731	-730	0	--	--	--	-0.65	0.05	1.00	0.11	1.14	0.19	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-2314	651	189	0	--	--	--	-0.69	0.05	1.00	0.19	1.18	0.33	0.00	0.25	
0	1B	-3535	651	189	0	--	--	--	-1.06	0.08	1.00	0.19	1.45	0.27	0.00	0.17	
0	1C	-2314	651	-74	0	--	--	--	-0.69	0.05	1.00	0.19	1.18	0.33	0.00	0.10	
0	1D	-3535	651	-74	0	--	--	--	-1.06	0.08	1.00	0.19	1.45	0.27	0.00	0.07	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-2605	407	136	0	--	--	--	-0.78	0.06	1.00	0.12	1.24	0.20	0.00	0.16	
0	1J	-3244	407	136	0	--	--	--	-0.97	0.07	1.00	0.12	1.39	0.18	0.00	0.13	
0	1K	-2605	407	-21	0	--	--	--	-0.78	0.06	1.00	0.12	1.24	0.20	0.00	0.02	
0	1L	-3244	407	-21	0	--	--	--	-0.97	0.07	1.00	0.12	1.39	0.18	0.00	0.02	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 114 Descrizione: Maschio murario n. 114 interno
altezza calcolata: 410.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-6643	2907	3157	2254	--	--	--	-0.19	0.01	1.00	0.08	0.81	0.21	--	--	
l	1B	-8554	2907	3157	1401	--	--	--	-0.25	0.02	1.00	0.08	0.85	0.20	--	--	
l	1C	-6643	2907	-428	2254	--	--	--	-0.19	0.01	1.00	0.08	0.81	0.21	--	--	
l	1D	-8554	2907	-428	1401	--	--	--	-0.25	0.02	1.00	0.08	0.85	0.20	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-6899	2484	2426	2102	--	--	--	-0.20	0.01	1.00	0.07	0.81	0.18	--	--	
l	1J	-8297	2484	2426	1553	--	--	--	-0.24	0.02	1.00	0.07	0.84	0.17	--	--	
l	1K	-6899	2484	303	2102	--	--	--	-0.20	0.01	1.00	0.07	0.81	0.18	--	--	
l	1L	-8297	2484	303	1553	--	--	--	-0.24	0.02	1.00	0.07	0.84	0.17	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-13045	7959	3494	2124	--	--	--	-0.38	0.03	1.00	0.23	0.95	0.49	--	--	
½	1B	-17180	7959	3494	517	--	--	--	-0.50	0.04	1.00	0.23	1.04	0.45	--	--	
½	1C	-13045	7959	671	2124	--	--	--	-0.38	0.03	1.00	0.23	0.95	0.49	--	--	
½	1D	-17180	7959	671	517	--	--	--	-0.50	0.04	1.00	0.23	1.04	0.45	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-13507	6386	3040	1890	--	--	--	-0.39	0.03	1.00	0.19	0.96	0.39	--	--	
½	1J	-16718	6386	3040	752	--	--	--	-0.49	0.03	1.00	0.19	1.03	0.36	--	--	
½	1K	-13507	6386	1125	1890	--	--	--	-0.39	0.03	1.00	0.19	0.96	0.39	--	--	
½	1L	-16718	6386	1125	752	--	--	--	-0.49	0.03	1.00	0.19	1.03	0.36	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-20043	13581	5737	443	--	--	--	-0.58	0.04	1.00	0.40	1.10	0.72	0.01	0.71	
0	1B	-27234	13581	5737	-4300	--	--	--	-0.79	0.06	1.00	0.40	1.26	0.63	0.08	0.53	
0	1C	-20043	13581	1811	443	--	--	--	-0.58	0.04	1.00	0.40	1.10	0.72	0.01	0.22	
0	1D	-27234	13581	1811	-4300	--	--	--	-0.79	0.06	1.00	0.40	1.26	0.63	0.08	0.17	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-20857	11377	5483	-256	--	--	--	-0.61	0.04	1.00	0.33	1.12	0.59	0.01	0.65	
0	1J	-26420	11377	5483	-3601	--	--	--	-0.77	0.06	1.00	0.33	1.24	0.54	0.07	0.52	
0	1K	-20857	11377	2065	-256	--	--	--	-0.61	0.04	1.00	0.33	1.12	0.59	0.01	0.25	
0	1L	-26420	11377	2065	-3601	--	--	--	-0.77	0.06	1.00	0.33	1.24	0.54	0.07	0.20	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: QM rilievo dal 28-6 Intestazione lavoro: Stato di fatto																	
Elem.: MASCHIO (piastra)		Gruppo: 10		Tabella: Tabella muri interni													
Descrizione:		Muri 3p-4p															
Tipo di verifica:		Stato limite		fk: 28.00 kg/cmq		fvk0: 0.66 kg/cmq											
Coeff. contributo σ_n :		0.75		β , coeff. parz. sez.: 1.00													
d1: 0.00 cm		d2 / t: 0.1660		Effetti di d1 e d2:		concorde Calcolo di ev: NON abilitato											
ea / h: 1 / 200.00		fatt. laterale di vincolo ρ :		1.00													
Maschio num. 115 Descrizione: Maschio murario n. 115																	
altezza calcolata:		410.00 cm															
P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-2524	17660	1927	-9449	--	--	--	-0.07	0.01	1.00	0.52	0.72	1.45	--	--	NON Verif.
l	1B	-26819	17660	1927	22286	--	--	--	-0.79	0.06	1.00	0.52	1.25	0.83	--	--	NON Verif.
l	1C	-2524	17660	585	-9449	--	--	--	-0.07	0.01	1.00	0.52	0.72	1.45	--	--	
l	1D	-26819	17660	585	22286	--	--	--	-0.79	0.06	1.00	0.52	1.25	0.83	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	NON Verif.
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	NON Verif.
l	1I	-6598	14288	1851	-4128	--	--	--	-0.19	0.01	1.00	0.42	0.80	1.04	--	--	
l	1J	-22745	14288	1851	16965	--	--	--	-0.67	0.05	1.00	0.42	1.16	0.72	--	--	
l	1K	-6598	14288	660	-4128	--	--	--	-0.19	0.01	1.00	0.42	0.80	1.04	--	--	NON Verif.
l	1L	-22745	14288	660	16965	--	--	--	-0.67	0.05	1.00	0.42	1.16	0.72	--	--	NON Verif.
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	NON Verif.
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-10847	24545	1851	-6463	--	--	--	-0.32	0.02	1.00	0.72	0.90	1.60	--	--	
½	1B	-48095	24545	1851	29431	--	--	--	-1.41	0.10	1.00	0.72	1.72	0.84	--	--	NON Verif.
½	1C	-10847	24545	-206	-6463	--	--	--	-0.32	0.02	1.00	0.72	0.90	1.60	--	--	
½	1D	-48095	24545	-206	29431	--	--	--	-1.41	0.10	1.00	0.72	1.72	0.84	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	NON Verif.
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	NON Verif.
½	1I	-17566	19695	2052	77	--	--	--	-0.51	0.04	1.00	0.58	1.05	1.10	--	--	
½	1J	-41376	19695	2052	22891	--	--	--	-1.21	0.09	1.00	0.58	1.57	0.74	--	--	
½	1K	-17566	19695	-407	77	--	--	--	-0.51	0.04	1.00	0.58	1.05	1.10	--	--	NON Verif.
½	1L	-41376	19695	-407	22891	--	--	--	-1.21	0.09	1.00	0.58	1.57	0.74	--	--	NON Verif.
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	NON Verif.
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-22427	21015	3804	-402	--	--	--	-0.66	0.05	1.00	0.62	1.15	1.07	0.01	0.42	
0	1B	-51551	21015	3804	11214	--	--	--	-1.51	0.11	1.00	0.62	1.79	0.69	0.12	0.20	NON Verif.
0	1C	-22427	21015	-3711	-402	--	--	--	-0.66	0.05	1.00	0.62	1.15	1.07	0.01	0.41	
0	1D	-51551	21015	-3711	11214	--	--	--	-1.51	0.11	1.00	0.62	1.79	0.69	0.12	0.19	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	NON Verif.
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	NON Verif.
0	1I	-28282	16742	4291	2075	--	--	--	-0.83	0.06	1.00	0.49	1.28	0.77	0.04	0.38	
0	1J	-45696	16742	4291	8737	--	--	--	-1.34	0.10	1.00	0.49	1.66	0.59	0.11	0.25	
0	1K	-28282	16742	-4197	2075	--	--	--	-0.83	0.06	1.00	0.49	1.28	0.77	0.04	0.38	NON Verif.
0	1L	-45696	16742	-4197	8737	--	--	--	-1.34	0.10	1.00	0.49	1.66	0.59	0.11	0.24	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	NON Verif.
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 117 Descrizione: Maschio murario n. 117 interno
altezza calcolata: 410.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-3241	2244	735	0	--	--	--	-0.39	0.03	1.00	0.27	0.95	0.57	--	--	
l	1B	-5184	2244	735	0	--	--	--	-0.63	0.04	1.00	0.27	1.13	0.48	--	--	
l	1C	-3241	2244	-219	0	--	--	--	-0.39	0.03	1.00	0.27	0.95	0.57	--	--	
l	1D	-5184	2244	-219	0	--	--	--	-0.63	0.04	1.00	0.27	1.13	0.48	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-3345	1597	547	0	--	--	--	-0.40	0.03	1.00	0.19	0.96	0.40	--	--	
l	1J	-5080	1597	547	0	--	--	--	-0.61	0.04	1.00	0.19	1.12	0.34	--	--	
l	1K	-3345	1597	-31	0	--	--	--	-0.40	0.03	1.00	0.19	0.96	0.40	--	--	
l	1L	-5080	1597	-31	0	--	--	--	-0.61	0.04	1.00	0.19	1.12	0.34	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-5711	4537	804	0	--	--	--	-0.69	0.05	1.00	0.55	1.18	0.93	--	--	
½	1B	-9161	4537	804	0	--	--	--	-1.10	0.08	1.00	0.55	1.49	0.74	--	--	
½	1C	-5711	4537	-556	0	--	--	--	-0.69	0.05	1.00	0.55	1.18	0.93	--	--	
½	1D	-9161	4537	-556	0	--	--	--	-1.10	0.08	1.00	0.55	1.49	0.74	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-5937	3678	694	0	--	--	--	-0.72	0.05	1.00	0.44	1.20	0.74	--	--	
½	1J	-8934	3678	694	0	--	--	--	-1.08	0.08	1.00	0.44	1.47	0.60	--	--	
½	1K	-5937	3678	-447	0	--	--	--	-0.72	0.05	1.00	0.44	1.20	0.74	--	--	
½	1L	-8934	3678	-447	0	--	--	--	-1.08	0.08	1.00	0.44	1.47	0.60	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-6616	4874	393	0	--	--	--	-0.80	0.06	1.00	0.59	1.26	0.93	0.00	0.15	
0	1B	-12159	4874	393	0	--	--	--	-1.47	0.10	1.00	0.59	1.76	0.67	0.00	0.09	
0	1C	-6616	4874	-1127	0	--	--	--	-0.80	0.06	1.00	0.59	1.26	0.93	0.00	0.43	
0	1D	-12159	4874	-1127	0	--	--	--	-1.47	0.10	1.00	0.59	1.76	0.67	0.00	0.25	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-7318	4213	551	0	--	--	--	-0.88	0.06	1.00	0.51	1.32	0.77	0.00	0.19	
0	1J	-11456	4213	551	0	--	--	--	-1.38	0.10	1.00	0.51	1.70	0.60	0.00	0.13	
0	1K	-7318	4213	-1285	0	--	--	--	-0.88	0.06	1.00	0.51	1.32	0.77	0.00	0.45	
0	1L	-11456	4213	-1285	0	--	--	--	-1.38	0.10	1.00	0.51	1.70	0.60	0.00	0.30	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **10** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 3p-4p**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 119 Descrizione: Maschio murario n. 119 interno
altezza calcolata: 410.00 cm

P	c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz}	I _{rMy}	Note
o	c.																
s		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²		I _{rM}	I _{rMfp}	
l	1A	-2949	1187	367	0	--	--	--	-0.92	0.07	1.00	0.37	1.35	0.55	--	--	
l	1B	-1891	1187	367	0	--	--	--	-0.59	0.04	1.00	0.37	1.10	0.67	--	--	
l	1C	-2949	1187	-446	0	--	--	--	-0.92	0.07	1.00	0.37	1.35	0.55	--	--	
l	1D	-1891	1187	-446	0	--	--	--	-0.59	0.04	1.00	0.37	1.10	0.67	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-2802	742	166	0	--	--	--	-0.87	0.06	1.00	0.23	1.31	0.35	--	--	
l	1J	-2038	742	166	0	--	--	--	-0.63	0.05	1.00	0.23	1.14	0.41	--	--	
l	1K	-2802	742	-245	0	--	--	--	-0.87	0.06	1.00	0.23	1.31	0.35	--	--	
l	1L	-2038	742	-245	0	--	--	--	-0.63	0.05	1.00	0.23	1.14	0.41	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-8935	3407	1270	0	--	--	--	-1.04	0.07	1.00	0.40	1.44	0.55	--	--	
½	1B	-18835	3407	1270	0	--	--	--	-2.20	0.16	1.00	0.40	2.31	0.34	--	--	
½	1C	-8935	3407	-1466	0	--	--	--	-1.04	0.07	1.00	0.40	1.44	0.55	--	--	
½	1D	-18835	3407	-1466	0	--	--	--	-2.20	0.16	1.00	0.40	2.31	0.34	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-10803	2778	654	0	--	--	--	-1.26	0.09	1.00	0.32	1.61	0.40	--	--	
½	1J	-16967	2778	654	0	--	--	--	-1.98	0.14	1.00	0.32	2.15	0.30	--	--	
½	1K	-10803	2778	-850	0	--	--	--	-1.26	0.09	1.00	0.32	1.61	0.40	--	--	
½	1L	-16967	2778	-850	0	--	--	--	-1.98	0.14	1.00	0.32	2.15	0.30	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-3551	1815	729	0	--	--	--	-0.83	0.06	1.00	0.42	1.28	0.66	0.00	0.52	
0	1B	-13301	1815	729	0	--	--	--	-3.11	0.22	1.00	0.42	2.99	0.28	0.00	0.17	
0	1C	-3551	1815	-840	0	--	--	--	-0.83	0.06	1.00	0.42	1.28	0.66	0.00	0.60	
0	1D	-13301	1815	-840	0	--	--	--	-3.11	0.22	1.00	0.42	2.99	0.28	0.00	0.20	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-4630	1398	559	0	--	--	--	-1.08	0.08	1.00	0.33	1.47	0.44	0.00	0.31	
0	1J	-12222	1398	559	0	--	--	--	-2.85	0.20	1.00	0.33	2.80	0.23	0.00	0.14	
0	1K	-4630	1398	-670	0	--	--	--	-1.08	0.08	1.00	0.33	1.47	0.44	0.00	0.37	
0	1L	-12222	1398	-670	0	--	--	--	-2.85	0.20	1.00	0.33	2.80	0.23	0.00	0.17	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **11** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 4p-Tetto**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 24 Descrizione: Maschio murario n. 24 su Cortile
altezza calcolata: 350.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	1A	346	6049	602	224	NON Verificato. Sforzo normale di trazione											
l	1B	-9309	6049	602	804	--	--	--	-1.10	0.08	1.00	0.71	1.48	0.96	--	--	
l	1C	346	6049	-763	224	NON Verificato. Sforzo normale di trazione											
l	1D	-9309	6049	-763	804	--	--	--	-1.10	0.08	1.00	0.71	1.48	0.96	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-1593	4276	363	309	--	--	--	-0.19	0.01	1.00	0.50	0.80	1.26	--	--	NON Verif.
l	1J	-7370	4276	363	720	--	--	--	-0.87	0.06	1.00	0.50	1.31	0.77	--	--	
l	1K	-1593	4276	-524	309	--	--	--	-0.19	0.01	1.00	0.50	0.80	1.26	--	--	NON Verif.
l	1L	-7370	4276	-524	720	--	--	--	-0.87	0.06	1.00	0.50	1.31	0.77	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	1338	7797	1237	-216	NON Verificato. Sforzo normale di trazione											
½	1B	-12514	7797	1237	2031	--	--	--	-1.30	0.09	1.00	0.81	1.63	0.99	--	--	
½	1C	1338	7797	-1167	-216	NON Verificato. Sforzo normale di trazione											
½	1D	-12514	7797	-1167	2031	--	--	--	-1.30	0.09	1.00	0.81	1.63	0.99	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-1322	5992	907	329	--	--	--	-0.14	0.01	1.00	0.62	0.76	1.63	--	--	NON Verif.
½	1J	-9854	5992	907	1486	--	--	--	-1.02	0.07	1.00	0.62	1.43	0.87	--	--	
½	1K	-1322	5992	-836	329	--	--	--	-0.14	0.01	1.00	0.62	0.76	1.63	--	--	NON Verif.
½	1L	-9854	5992	-836	1486	--	--	--	-1.02	0.07	1.00	0.62	1.43	0.87	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-523	3433	936	-4	--	--	--	-0.06	0.00	1.00	0.37	0.70	1.05	0.01	5.14	NON Verif.
0	1B	-7208	3433	936	-300	--	--	--	-0.78	0.06	1.00	0.37	1.24	0.60	0.07	0.40	
0	1C	-523	3433	-905	-4	--	--	--	-0.06	0.00	1.00	0.37	0.70	1.05	0.01	4.97	NON Verif.
0	1D	-7208	3433	-905	-300	--	--	--	-0.78	0.06	1.00	0.37	1.24	0.60	0.07	0.38	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-1243	3185	641	-124	--	--	--	-0.13	0.01	1.00	0.34	0.76	0.90	0.15	1.49	NON Verif.
0	1J	-6487	3185	641	-179	--	--	--	-0.70	0.05	1.00	0.34	1.18	0.58	0.04	0.30	
0	1K	-1243	3185	-610	-124	--	--	--	-0.13	0.01	1.00	0.34	0.76	0.90	0.15	1.42	NON Verif.
0	1L	-6487	3185	-610	-179	--	--	--	-0.70	0.05	1.00	0.34	1.18	0.58	0.04	0.29	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **11** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 4p-Tetto**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 30 Descrizione: Maschio murario n. 30 su Cortile
altezza calcolata: 350.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	φ/φ _t /φ _b	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note	
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²	kg/cm ²								
l	1A	2982	2226	334	0	NON	Verificato.	Sforzo	normale di trazione									
l	1B	-5354	2226	334	0	--	--	--	-0.83	0.06	1.00	0.35	1.28	0.54	--	--		
l	1C	2982	2226	-273	0	NON	Verificato.	Sforzo	normale di trazione									
l	1D	-5354	2226	-273	0	--	--	--	-0.83	0.06	1.00	0.35	1.28	0.54	--	--		
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--		
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--		
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--		
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--		
l	1I	1612	1685	306	0	NON	Verificato.	Sforzo	normale di trazione									
l	1J	-3984	1685	306	0	--	--	--	-0.62	0.04	1.00	0.26	1.12	0.47	--	--		
l	1K	1612	1685	-246	0	NON	Verificato.	Sforzo	normale di trazione									
l	1L	-3984	1685	-246	0	--	--	--	-0.62	0.04	1.00	0.26	1.12	0.47	--	--		
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--		
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--		
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--		
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--		
½	1A	20109	22609	1164	-3154	NON	Verificato.	Sforzo	normale di trazione									
½	1B	-25147	22609	1164	3457	--	--	--	-2.90	0.21	1.00	2.61	2.84	1.84	--	--	NON Verif.	
½	1C	20109	22609	-1023	-3154	NON	Verificato.	Sforzo	normale di trazione									
½	1D	-25147	22609	-1023	3457	--	--	--	-2.90	0.21	1.00	2.61	2.84	1.84	--	--	NON Verif.	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--		
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--		
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--		
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--		
½	1I	12996	15055	911	-2120	NON	Verificato.	Sforzo	normale di trazione									
½	1J	-18034	15055	911	2423	--	--	--	-2.08	0.15	1.00	1.74	2.22	1.56	--	--	NON Verif.	
½	1K	12996	15055	-770	-2120	NON	Verificato.	Sforzo	normale di trazione									
½	1L	-18034	15055	-770	2423	--	--	--	-2.08	0.15	1.00	1.74	2.22	1.56	--	--	NON Verif.	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--		
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--		
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--		
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--		
0	1A	13820	10384	544	0	NON	Verificato.	Sforzo	normale di trazione									
0	1B	-17870	10384	544	0	--	--	--	-2.33	0.17	1.00	1.35	2.41	1.13	0.00	0.11	NON Verif.	
0	1C	13820	10384	-411	0	NON	Verificato.	Sforzo	normale di trazione									
0	1D	-17870	10384	-411	0	--	--	--	-2.33	0.17	1.00	1.35	2.41	1.13	0.00	0.08	NON Verif.	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00		
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00		
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00		
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00		
0	1I	7972	7234	421	0	NON	Verificato.	Sforzo	normale di trazione									
0	1J	-12022	7234	421	0	--	--	--	-1.57	0.11	1.00	0.94	1.84	1.03	0.00	0.12	NON Verif.	
0	1K	7972	7234	-288	0	NON	Verificato.	Sforzo	normale di trazione									
0	1L	-12022	7234	-288	0	--	--	--	-1.57	0.11	1.00	0.94	1.84	1.03	0.00	0.08	NON Verif.	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00		
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00		
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00		
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00		

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **11** Tabella: **Tabella muri esterni**
Descrizione: **Muri 4p-Tetto**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **2.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **discorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 36 Descrizione: Maschio murario n. 36 su Cortile
altezza calcolata: 350.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-1490	541	311	-78	--	--	--	-0.14	0.01	1.00	0.05	0.76	0.13	--	--	
l	1B	-2390	541	311	70	--	--	--	-0.22	0.02	1.00	0.05	0.83	0.12	--	--	
l	1C	-1490	541	-341	-78	--	--	--	-0.14	0.01	1.00	0.05	0.76	0.13	--	--	
l	1D	-2390	541	-341	70	--	--	--	-0.22	0.02	1.00	0.05	0.83	0.12	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-1381	588	196	-96	--	--	--	-0.13	0.01	1.00	0.05	0.76	0.14	--	--	
l	1J	-2498	588	196	89	--	--	--	-0.23	0.02	1.00	0.05	0.83	0.13	--	--	
l	1K	-1381	588	-226	-96	--	--	--	-0.13	0.01	1.00	0.05	0.76	0.14	--	--	
l	1L	-2498	588	-226	89	--	--	--	-0.23	0.02	1.00	0.05	0.83	0.13	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-4108	1214	690	-299	--	--	--	-0.38	0.03	1.00	0.11	0.94	0.24	--	--	
½	1B	-5468	1214	690	21	--	--	--	-0.50	0.04	1.00	0.11	1.04	0.22	--	--	
½	1C	-4108	1214	-717	-299	--	--	--	-0.38	0.03	1.00	0.11	0.94	0.24	--	--	
½	1D	-5468	1214	-717	21	--	--	--	-0.50	0.04	1.00	0.11	1.04	0.22	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-3963	1321	335	-349	--	--	--	-0.37	0.03	1.00	0.12	0.93	0.26	--	--	
½	1J	-5613	1321	335	71	--	--	--	-0.52	0.04	1.00	0.12	1.05	0.23	--	--	
½	1K	-3963	1321	-362	-349	--	--	--	-0.37	0.03	1.00	0.12	0.93	0.26	--	--	
½	1L	-5613	1321	-362	71	--	--	--	-0.52	0.04	1.00	0.12	1.05	0.23	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-6564	1348	1548	-300	--	--	--	-0.61	0.04	1.00	0.12	1.11	0.22	0.06	0.76	
0	1B	-9059	1348	1548	-349	--	--	--	-0.84	0.06	1.00	0.12	1.29	0.19	0.05	0.57	
0	1C	-6564	1348	-1452	-300	--	--	--	-0.61	0.04	1.00	0.12	1.11	0.22	0.06	0.72	
0	1D	-9059	1348	-1452	-349	--	--	--	-0.84	0.06	1.00	0.12	1.29	0.19	0.05	0.53	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-6237	1501	869	-289	--	--	--	-0.58	0.04	1.00	0.14	1.09	0.25	0.06	0.45	
0	1J	-9386	1501	869	-361	--	--	--	-0.87	0.06	1.00	0.14	1.31	0.21	0.05	0.31	
0	1K	-6237	1501	-773	-289	--	--	--	-0.58	0.04	1.00	0.14	1.09	0.25	0.06	0.40	
0	1L	-9386	1501	-773	-361	--	--	--	-0.87	0.06	1.00	0.14	1.31	0.21	0.05	0.27	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **11** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 4p-Tetto**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 55 Descrizione: Maschio murario n. 55 Interno lato scala
altezza calcolata: 350.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	1A	521	3551	413													
l	1B	-3114	3551	413	0	NON Verificato.	Sforzo	normale di trazione									
					0	--	--	--	-1.00	0.07	1.00	1.14	1.41	1.61	--	--	NON Verif.
l	1C	521	3551	-338	0	NON Verificato.	Sforzo	normale di trazione									
l	1D	-3114	3551	-338	0	--	--	--	-1.00	0.07	1.00	1.14	1.41	1.61	--	--	NON Verif.
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-284	2583	316	0	--	--	--	-0.09	0.01	1.00	0.83	0.73	2.27	--	--	NON Verif.
l	1J	-2309	2583	316	0	--	--	--	-0.74	0.05	1.00	0.83	1.21	1.36	--	--	NON Verif.
l	1K	-284	2583	-240	0	--	--	--	-0.09	0.01	1.00	0.83	0.73	2.27	--	--	NON Verif.
l	1L	-2309	2583	-240	0	--	--	--	-0.74	0.05	1.00	0.83	1.21	1.36	--	--	NON Verif.
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	844	2144	182	0	NON Verificato.	Sforzo	normale di trazione									
½	1B	-7732	2144	182	0	--	--	--	-2.47	0.18	1.00	0.69	2.51	0.55	--	--	
½	1C	844	2144	-238	0	NON Verificato.	Sforzo	normale di trazione									
½	1D	-7732	2144	-238	0	--	--	--	-2.47	0.18	1.00	0.69	2.51	0.55	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-1010	1388	210	0	--	--	--	-0.32	0.02	1.00	0.44	0.90	0.98	--	--	
½	1J	-5877	1388	210	0	--	--	--	-1.88	0.13	1.00	0.44	2.07	0.43	--	--	
½	1K	-1010	1388	-266	0	--	--	--	-0.32	0.02	1.00	0.44	0.90	0.98	--	--	
½	1L	-5877	1388	-266	0	--	--	--	-1.88	0.13	1.00	0.44	2.07	0.43	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	209	1083	900	0	NON Verificato.	Sforzo	normale di trazione									
0	1B	-9430	1083	900	0	--	--	--	-3.01	0.22	1.00	0.35	2.92	0.24	0.00	0.39	
0	1C	209	1083	-809	0	NON Verificato.	Sforzo	normale di trazione									
0	1D	-9430	1083	-809	0	--	--	--	-3.01	0.22	1.00	0.35	2.92	0.24	0.00	0.35	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-1924	621	574	0	--	--	--	-0.62	0.04	1.00	0.20	1.12	0.35	0.00	0.97	
0	1J	-7297	621	574	0	--	--	--	-2.33	0.17	1.00	0.20	2.41	0.16	0.00	0.30	
0	1K	-1924	621	-482	0	--	--	--	-0.62	0.04	1.00	0.20	1.12	0.35	0.00	0.81	
0	1L	-7297	621	-482	0	--	--	--	-2.33	0.17	1.00	0.20	2.41	0.16	0.00	0.25	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **11** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 4p-Tetto**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 56 Descrizione: Maschio murario n. 56 interno lato scala
altezza calcolata: 350.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	175	1992	182	654	NON Verificato. Sforzo normale di trazione											
l	1B	-5299	1992	182	-750	--	--	--	-0.67	0.05	1.00	0.25	1.16	0.43	--	--	
l	1C	175	1992	-194	654	NON Verificato. Sforzo normale di trazione											
l	1D	-5299	1992	-194	-750	--	--	--	-0.67	0.05	1.00	0.25	1.16	0.43	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-1078	1482	149	291	--	--	--	-0.14	0.01	1.00	0.19	0.76	0.49	--	--	
l	1J	-4046	1482	149	-387	--	--	--	-0.51	0.04	1.00	0.19	1.04	0.36	--	--	
l	1K	-1078	1482	-160	291	--	--	--	-0.14	0.01	1.00	0.19	0.76	0.49	--	--	
l	1L	-4046	1482	-160	-387	--	--	--	-0.51	0.04	1.00	0.19	1.04	0.36	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-1127	7556	1093	450	--	--	--	-0.14	0.01	1.00	0.95	0.77	2.48	--	--	NON Verif.
½	1B	-9014	7556	1093	-1126	--	--	--	-1.13	0.08	1.00	0.95	1.51	1.26	--	--	NON Verif.
½	1C	-1127	7556	-831	450	--	--	--	-0.14	0.01	1.00	0.95	0.77	2.48	--	--	NON Verif.
½	1D	-9014	7556	-831	-1126	--	--	--	-1.13	0.08	1.00	0.95	1.51	1.26	--	--	NON Verif.
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-2950	4035	634	-6	--	--	--	-0.37	0.03	1.00	0.51	0.94	1.08	--	--	NON Verif.
½	1J	-7191	4035	634	-670	--	--	--	-0.90	0.06	1.00	0.51	1.34	0.76	--	--	
½	1K	-2950	4035	-372	-6	--	--	--	-0.37	0.03	1.00	0.51	0.94	1.08	--	--	NON Verif.
½	1L	-7191	4035	-372	-670	--	--	--	-0.90	0.06	1.00	0.51	1.34	0.76	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	2924	6076	2568	1932	NON Verificato. Sforzo normale di trazione											
0	1B	-14963	6076	2568	-2427	--	--	--	-1.88	0.13	1.00	0.76	2.07	0.74	0.32	0.63	
0	1C	2924	6076	-1636	1932	NON Verificato. Sforzo normale di trazione											
0	1D	-14963	6076	-1636	-2427	--	--	--	-1.88	0.13	1.00	0.76	2.07	0.74	0.32	0.40	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-1469	3519	1528	832	--	--	--	-0.18	0.01	0.50	0.44	0.94	1.89	0.94	3.25	NON Verif.
eb eccess.																	
0	1J	-10570	3519	1528	-1326	--	--	--	-1.33	0.09	1.00	0.44	1.66	0.53	0.23	0.50	
0	1K	-1469	3519	-595	832	--	--	--	-0.18	0.01	0.50	0.44	0.94	1.89	0.94	1.27	NON Verif.
eb eccess.																	
0	1L	-10570	3519	-595	-1326	--	--	--	-1.33	0.09	1.00	0.44	1.66	0.53	0.23	0.20	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **11** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 4p-Tetto**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 57 Descrizione: Maschio murario n. 57 interno lato scala
altezza calcolata: 350.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	1A	1040	2982	298	-1345	NON Verificato. Sforzo normale di trazione											
l	1B	-7079	2982	298	1157	--	--	--	-0.50	0.04	1.00	0.21	1.03	0.41	--	--	
l	1C	1040	2982	-197	-1345	NON Verificato. Sforzo normale di trazione											
l	1D	-7079	2982	-197	1157	--	--	--	-0.50	0.04	1.00	0.21	1.03	0.41	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-678	2145	202	-806	--	--	--	-0.05	0.00	1.00	0.15	0.70	0.44	--	--	
l	1J	-5362	2145	202	618	--	--	--	-0.38	0.03	1.00	0.15	0.94	0.32	--	--	
l	1K	-678	2145	-101	-806	--	--	--	-0.05	0.00	1.00	0.15	0.70	0.44	--	--	
l	1L	-5362	2145	-101	618	--	--	--	-0.38	0.03	1.00	0.15	0.94	0.32	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	2001	10110	928	-1459	NON Verificato. Sforzo normale di trazione											
½	1B	-14893	10110	928	2720	--	--	--	-1.05	0.08	1.00	0.71	1.45	0.99	--	--	
½	1C	2001	10110	-507	-1459	NON Verificato. Sforzo normale di trazione											
½	1D	-14893	10110	-507	2720	--	--	--	-1.05	0.08	1.00	0.71	1.45	0.99	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-1334	6492	579	-678	--	--	--	-0.09	0.01	1.00	0.46	0.73	1.25	--	--	NON Verif.
½	1J	-11558	6492	579	1939	--	--	--	-0.82	0.06	1.00	0.46	1.27	0.72	--	--	
½	1K	-1334	6492	-158	-678	--	--	--	-0.09	0.01	1.00	0.46	0.73	1.25	--	--	NON Verif.
½	1L	-11558	6492	-158	1939	--	--	--	-0.82	0.06	1.00	0.46	1.27	0.72	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	208	11963	1163	-1240	NON Verificato. Sforzo normale di trazione											
0	1B	-21214	11963	1163	4170	--	--	--	-1.50	0.11	1.00	0.84	1.78	0.95	0.21	0.19	
0	1C	208	11963	-486	-1240	NON Verificato. Sforzo normale di trazione											
0	1D	-21214	11963	-486	4170	--	--	--	-1.50	0.11	1.00	0.84	1.78	0.95	0.21	0.08	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-4993	7234	754	217	--	--	--	-0.35	0.03	1.00	0.51	0.92	1.10	0.04	0.48	NON Verif.
0	1J	-16013	7234	754	2713	--	--	--	-1.13	0.08	1.00	0.51	1.51	0.68	0.17	0.16	
0	1K	-4993	7234	-77	217	--	--	--	-0.35	0.03	1.00	0.51	0.92	1.10	0.04	0.05	NON Verif.
0	1L	-16013	7234	-77	2713	--	--	--	-1.13	0.08	1.00	0.51	1.51	0.68	0.17	0.02	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **11** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 4p-Tetto**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 58 Descrizione: Maschio murario n. 58 interno
altezza calcolata: 350.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-2037	2269	770	411	--	--	--	-0.14	0.01	1.00	0.16	0.76	0.41	--	--	
l	1B	-4854	2269	770	-1028	--	--	--	-0.33	0.02	1.00	0.16	0.91	0.34	--	--	
l	1C	-2037	2269	-569	411	--	--	--	-0.14	0.01	1.00	0.16	0.76	0.41	--	--	
l	1D	-4854	2269	-569	-1028	--	--	--	-0.33	0.02	1.00	0.16	0.91	0.34	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-2445	1962	954	34	--	--	--	-0.17	0.01	1.00	0.13	0.79	0.34	--	--	
l	1J	-4446	1962	954	-650	--	--	--	-0.30	0.02	1.00	0.13	0.89	0.30	--	--	
l	1K	-2445	1962	-753	34	--	--	--	-0.17	0.01	1.00	0.13	0.79	0.34	--	--	
l	1L	-4446	1962	-753	-650	--	--	--	-0.30	0.02	1.00	0.13	0.89	0.30	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-5615	5845	967	177	--	--	--	-0.38	0.03	1.00	0.40	0.95	0.84	--	--	
½	1B	-11830	5845	967	-2624	--	--	--	-0.81	0.06	1.00	0.40	1.27	0.63	--	--	
½	1C	-5615	5845	-620	177	--	--	--	-0.38	0.03	1.00	0.40	0.95	0.84	--	--	
½	1D	-11830	5845	-620	-2624	--	--	--	-0.81	0.06	1.00	0.40	1.27	0.63	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-7091	4070	937	-561	--	--	--	-0.48	0.03	1.00	0.28	1.02	0.54	--	--	
½	1J	-10354	4070	937	-1887	--	--	--	-0.71	0.05	1.00	0.28	1.19	0.47	--	--	
½	1K	-7091	4070	-590	-561	--	--	--	-0.48	0.03	1.00	0.28	1.02	0.54	--	--	
½	1L	-10354	4070	-590	-1887	--	--	--	-0.71	0.05	1.00	0.28	1.19	0.47	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-6663	7485	4415	712	--	--	--	-0.46	0.03	1.00	0.51	1.00	1.02	0.10	2.12	NON Verif.
0	1B	-20222	7485	4415	-93	--	--	--	-1.38	0.10	1.00	0.51	1.70	0.60	0.00	0.76	
0	1C	-6663	7485	-2541	712	--	--	--	-0.46	0.03	1.00	0.51	1.00	1.02	0.10	1.22	NON Verif.
0	1D	-20222	7485	-2541	-93	--	--	--	-1.38	0.10	1.00	0.51	1.70	0.60	0.00	0.44	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-8879	5618	4405	577	--	--	--	-0.61	0.04	1.00	0.38	1.11	0.69	0.06	1.61	NON Verif.
0	1J	-18006	5618	4405	42	--	--	--	-1.23	0.09	1.00	0.38	1.58	0.49	0.00	0.84	
0	1K	-8879	5618	-2531	577	--	--	--	-0.61	0.04	1.00	0.38	1.11	0.69	0.06	0.92	
0	1L	-18006	5618	-2531	42	--	--	--	-1.23	0.09	1.00	0.38	1.58	0.49	0.00	0.48	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **11** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 4p-Tetto**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 59 Descrizione: Maschio murario n. 59 interno
altezza calcolata: 350.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-1676	964	196	-5	--	--	--	-0.19	0.01	1.00	0.11	0.80	0.27	--	--	
l	1B	-1906	964	196	2	--	--	--	-0.21	0.02	1.00	0.11	0.82	0.26	--	--	
l	1C	-1676	964	-130	-5	--	--	--	-0.19	0.01	1.00	0.11	0.80	0.27	--	--	
l	1D	-1906	964	-130	2	--	--	--	-0.21	0.02	1.00	0.11	0.82	0.26	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-1645	1028	242	-6	--	--	--	-0.18	0.01	1.00	0.12	0.80	0.29	--	--	
l	1J	-1938	1028	242	3	--	--	--	-0.22	0.02	1.00	0.12	0.82	0.28	--	--	
l	1K	-1645	1028	-176	-6	--	--	--	-0.18	0.01	1.00	0.12	0.80	0.29	--	--	
l	1L	-1938	1028	-176	3	--	--	--	-0.22	0.02	1.00	0.12	0.82	0.28	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-2885	2758	261	-22	--	--	--	-0.32	0.02	1.00	0.31	0.90	0.69	--	--	
½	1B	-3594	2758	261	-2	--	--	--	-0.40	0.03	1.00	0.31	0.96	0.64	--	--	
½	1C	-2885	2758	-196	-22	--	--	--	-0.32	0.02	1.00	0.31	0.90	0.69	--	--	
½	1D	-3594	2758	-196	-2	--	--	--	-0.40	0.03	1.00	0.31	0.96	0.64	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-2810	2974	316	-26	--	--	--	-0.32	0.02	1.00	0.33	0.90	0.75	--	--	
½	1J	-3669	2974	316	1	--	--	--	-0.41	0.03	1.00	0.33	0.97	0.69	--	--	
½	1K	-2810	2974	-251	-26	--	--	--	-0.32	0.02	1.00	0.33	0.90	0.75	--	--	
½	1L	-3669	2974	-251	1	--	--	--	-0.41	0.03	1.00	0.33	0.97	0.69	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-3625	4459	555	-270	--	--	--	-0.41	0.03	1.00	0.50	0.97	1.04	0.11	0.49	NON Verif.
0	1B	-5539	4459	555	-203	--	--	--	-0.62	0.04	1.00	0.50	1.13	0.89	0.06	0.33	
0	1C	-3625	4459	-870	-270	--	--	--	-0.41	0.03	1.00	0.50	0.97	1.04	0.11	0.76	NON Verif.
0	1D	-5539	4459	-870	-203	--	--	--	-0.62	0.04	1.00	0.50	1.13	0.89	0.06	0.51	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-3453	4758	622	-253	--	--	--	-0.39	0.03	1.00	0.53	0.95	1.12	0.11	0.57	NON Verif.
0	1J	-5711	4758	622	-220	--	--	--	-0.64	0.05	1.00	0.53	1.14	0.94	0.06	0.35	
0	1K	-3453	4758	-937	-253	--	--	--	-0.39	0.03	1.00	0.53	0.95	1.12	0.11	0.86	NON Verif.
0	1L	-5711	4758	-937	-220	--	--	--	-0.64	0.05	1.00	0.53	1.14	0.94	0.06	0.53	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **11** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 4p-Tetto**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 60 Descrizione: Maschio murario n. 60 interno
altezza calcolata: 350.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-3153	1199	198	0	--	--	--	-0.74	0.05	1.00	0.28	1.22	0.46	--	--	
l	1B	-3509	1199	198	0	--	--	--	-0.82	0.06	1.00	0.28	1.28	0.44	--	--	
l	1C	-3153	1199	-92	0	--	--	--	-0.74	0.05	1.00	0.28	1.22	0.46	--	--	
l	1D	-3509	1199	-92	0	--	--	--	-0.82	0.06	1.00	0.28	1.28	0.44	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-3125	1202	214	0	--	--	--	-0.73	0.05	1.00	0.28	1.21	0.47	--	--	
l	1J	-3537	1202	214	0	--	--	--	-0.83	0.06	1.00	0.28	1.28	0.44	--	--	
l	1K	-3125	1202	-108	0	--	--	--	-0.73	0.05	1.00	0.28	1.21	0.47	--	--	
l	1L	-3537	1202	-108	0	--	--	--	-0.83	0.06	1.00	0.28	1.28	0.44	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-2700	1349	150	0	--	--	--	-0.63	0.05	1.00	0.32	1.14	0.56	--	--	
½	1B	-3700	1349	150	0	--	--	--	-0.87	0.06	1.00	0.32	1.31	0.48	--	--	
½	1C	-2700	1349	-193	0	--	--	--	-0.63	0.05	1.00	0.32	1.14	0.56	--	--	
½	1D	-3700	1349	-193	0	--	--	--	-0.87	0.06	1.00	0.32	1.31	0.48	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-2954	1471	196	0	--	--	--	-0.69	0.05	1.00	0.35	1.18	0.59	--	--	
½	1J	-3446	1471	196	0	--	--	--	-0.81	0.06	1.00	0.35	1.27	0.55	--	--	
½	1K	-2954	1471	-239	0	--	--	--	-0.69	0.05	1.00	0.35	1.18	0.59	--	--	
½	1L	-3446	1471	-239	0	--	--	--	-0.81	0.06	1.00	0.35	1.27	0.55	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-2187	1035	364	0	--	--	--	-0.51	0.04	1.00	0.24	1.05	0.47	0.00	0.54	
0	1B	-4706	1035	364	0	--	--	--	-1.11	0.08	1.00	0.24	1.49	0.33	0.00	0.26	
0	1C	-2187	1035	-493	0	--	--	--	-0.51	0.04	1.00	0.24	1.05	0.47	0.00	0.73	
0	1D	-4706	1035	-493	0	--	--	--	-1.11	0.08	1.00	0.24	1.49	0.33	0.00	0.36	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-2697	1270	435	0	--	--	--	-0.63	0.05	1.00	0.30	1.14	0.53	0.00	0.52	
0	1J	-4196	1270	435	0	--	--	--	-0.99	0.07	1.00	0.30	1.40	0.43	0.00	0.35	
0	1K	-2697	1270	-564	0	--	--	--	-0.63	0.05	1.00	0.30	1.14	0.53	0.00	0.68	
0	1L	-4196	1270	-564	0	--	--	--	-0.99	0.07	1.00	0.30	1.40	0.43	0.00	0.45	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **11** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 4p-Tetto**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 62 Descrizione: Maschio murario n. 62 interno
altezza calcolata: 350.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-3009	1127	109	254	--	--	--	-0.61	0.04	1.00	0.23	1.12	0.41	--	--	
l	1B	-3508	1127	109	255	--	--	--	-0.71	0.05	1.00	0.23	1.19	0.38	--	--	
l	1C	-3009	1127	-212	254	--	--	--	-0.61	0.04	1.00	0.23	1.12	0.41	--	--	
l	1D	-3508	1127	-212	255	--	--	--	-0.71	0.05	1.00	0.23	1.19	0.38	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-2990	1155	113	259	--	--	--	-0.61	0.04	1.00	0.23	1.12	0.42	--	--	
l	1J	-3527	1155	113	249	--	--	--	-0.72	0.05	1.00	0.23	1.20	0.39	--	--	
l	1K	-2990	1155	-216	259	--	--	--	-0.61	0.04	1.00	0.23	1.12	0.42	--	--	
l	1L	-3527	1155	-216	249	--	--	--	-0.72	0.05	1.00	0.23	1.20	0.39	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-3079	786	206	56	--	--	--	-0.63	0.04	1.00	0.16	1.13	0.28	--	--	
½	1B	-4337	786	206	25	--	--	--	-0.88	0.06	1.00	0.16	1.32	0.24	--	--	
½	1C	-3079	786	-179	56	--	--	--	-0.63	0.04	1.00	0.16	1.13	0.28	--	--	
½	1D	-4337	786	-179	25	--	--	--	-0.88	0.06	1.00	0.16	1.32	0.24	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-3069	940	239	71	--	--	--	-0.62	0.04	1.00	0.19	1.13	0.34	--	--	
½	1J	-4347	940	239	11	--	--	--	-0.88	0.06	1.00	0.19	1.32	0.29	--	--	
½	1K	-3069	940	-212	71	--	--	--	-0.62	0.04	1.00	0.19	1.13	0.34	--	--	
½	1L	-4347	940	-212	11	--	--	--	-0.88	0.06	1.00	0.19	1.32	0.29	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-3015	978	1717	-65	--	--	--	-0.61	0.04	1.00	0.20	1.12	0.35	0.06	1.85	NON Verif.
0	1B	-5332	978	1717	63	--	--	--	-1.08	0.08	1.00	0.20	1.47	0.27	0.03	1.09	NON Verif.
0	1C	-3015	978	-1302	-65	--	--	--	-0.61	0.04	1.00	0.20	1.12	0.35	0.06	1.40	NON Verif.
0	1D	-5332	978	-1302	63	--	--	--	-1.08	0.08	1.00	0.20	1.47	0.27	0.03	0.83	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-3347	1040	998	-59	--	--	--	-0.68	0.05	1.00	0.21	1.17	0.36	0.05	0.97	
0	1J	-5000	1040	998	57	--	--	--	-1.02	0.07	1.00	0.21	1.42	0.30	0.03	0.67	
0	1K	-3347	1040	-583	-59	--	--	--	-0.68	0.05	1.00	0.21	1.17	0.36	0.05	0.57	
0	1L	-5000	1040	-583	57	--	--	--	-1.02	0.07	1.00	0.21	1.42	0.30	0.03	0.39	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **11** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 4p-Tetto**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 63 Descrizione: Maschio murario n. 63 intrno
altezza calcolata: 350.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-667	154	105	0	--	--	--	-0.12	0.01	1.00	0.03	0.75	0.08	--	--	
l	1B	-1160	154	105	0	--	--	--	-0.21	0.02	1.00	0.03	0.82	0.07	--	--	
l	1C	-667	154	-93	0	--	--	--	-0.12	0.01	1.00	0.03	0.75	0.08	--	--	
l	1D	-1160	154	-93	0	--	--	--	-0.21	0.02	1.00	0.03	0.82	0.07	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-623	117	90	0	--	--	--	-0.11	0.01	1.00	0.02	0.75	0.06	--	--	
l	1J	-1204	117	90	0	--	--	--	-0.22	0.02	1.00	0.02	0.83	0.05	--	--	
l	1K	-623	117	-78	0	--	--	--	-0.11	0.01	1.00	0.02	0.75	0.06	--	--	
l	1L	-1204	117	-78	0	--	--	--	-0.22	0.02	1.00	0.02	0.83	0.05	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-1943	1216	295	0	--	--	--	-0.36	0.03	1.00	0.22	0.93	0.48	--	--	
½	1B	-2633	1216	295	0	--	--	--	-0.48	0.03	1.00	0.22	1.02	0.44	--	--	
½	1C	-1943	1216	-268	0	--	--	--	-0.36	0.03	1.00	0.22	0.93	0.48	--	--	
½	1D	-2633	1216	-268	0	--	--	--	-0.48	0.03	1.00	0.22	1.02	0.44	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-1846	1247	163	0	--	--	--	-0.34	0.02	1.00	0.23	0.91	0.50	--	--	
½	1J	-2731	1247	163	0	--	--	--	-0.50	0.04	1.00	0.23	1.04	0.44	--	--	
½	1K	-1846	1247	-136	0	--	--	--	-0.34	0.02	1.00	0.23	0.91	0.50	--	--	
½	1L	-2731	1247	-136	0	--	--	--	-0.50	0.04	1.00	0.23	1.04	0.44	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-2789	1658	396	0	--	--	--	-0.51	0.04	1.00	0.30	1.04	0.58	0.00	0.46	
0	1B	-4630	1658	396	0	--	--	--	-0.85	0.06	1.00	0.30	1.30	0.47	0.00	0.28	
0	1C	-2789	1658	-330	0	--	--	--	-0.51	0.04	1.00	0.30	1.04	0.58	0.00	0.38	
0	1D	-4630	1658	-330	0	--	--	--	-0.85	0.06	1.00	0.30	1.30	0.47	0.00	0.24	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-2927	1692	240	0	--	--	--	-0.54	0.04	1.00	0.31	1.06	0.58	0.00	0.26	
0	1J	-4492	1692	240	0	--	--	--	-0.82	0.06	1.00	0.31	1.28	0.49	0.00	0.18	
0	1K	-2927	1692	-174	0	--	--	--	-0.54	0.04	1.00	0.31	1.06	0.58	0.00	0.19	
0	1L	-4492	1692	-174	0	--	--	--	-0.82	0.06	1.00	0.31	1.28	0.49	0.00	0.13	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **11** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 4p-Tetto**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 64 Descrizione: Maschio murario n. 64 interno
altezza calcolata: 350.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-1096	406	266	58	--	--	--	-0.14	0.01	1.00	0.05	0.76	0.14	--	--	
l	1B	-1839	406	266	-76	--	--	--	-0.23	0.02	1.00	0.05	0.84	0.12	--	--	
l	1C	-1096	406	-254	58	--	--	--	-0.14	0.01	1.00	0.05	0.76	0.14	--	--	
l	1D	-1839	406	-254	-76	--	--	--	-0.23	0.02	1.00	0.05	0.84	0.12	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-1012	358	136	81	--	--	--	-0.13	0.01	1.00	0.05	0.76	0.12	--	--	
l	1J	-1923	358	136	-99	--	--	--	-0.25	0.02	1.00	0.05	0.84	0.11	--	--	
l	1K	-1012	358	-124	81	--	--	--	-0.13	0.01	1.00	0.05	0.76	0.12	--	--	
l	1L	-1923	358	-124	-99	--	--	--	-0.25	0.02	1.00	0.05	0.84	0.11	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-2967	1179	1860	38	--	--	--	-0.38	0.03	1.00	0.15	0.94	0.32	--	--	
½	1B	-4820	1179	1860	-331	--	--	--	-0.61	0.04	1.00	0.15	1.12	0.27	--	--	
½	1C	-2967	1179	-1967	38	--	--	--	-0.38	0.03	1.00	0.15	0.94	0.32	--	--	
½	1D	-4820	1179	-1967	-331	--	--	--	-0.61	0.04	1.00	0.15	1.12	0.27	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-2911	1260	878	117	--	--	--	-0.37	0.03	1.00	0.16	0.94	0.34	--	--	
½	1J	-4875	1260	878	-410	--	--	--	-0.62	0.04	1.00	0.16	1.13	0.29	--	--	
½	1K	-2911	1260	-986	117	--	--	--	-0.37	0.03	1.00	0.16	0.94	0.34	--	--	
½	1L	-4875	1260	-986	-410	--	--	--	-0.62	0.04	1.00	0.16	1.13	0.29	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-3761	1244	3947	149	--	--	--	-0.48	0.03	1.00	0.16	1.02	0.31	0.07	3.36	NON Verif.
0	1B	-7212	1244	3947	-263	--	--	--	-0.92	0.07	1.00	0.16	1.35	0.24	0.07	1.82	NON Verif.
0	1C	-3761	1244	-4448	149	--	--	--	-0.48	0.03	1.00	0.16	1.02	0.31	0.07	3.79	NON Verif.
0	1D	-7212	1244	-4448	-263	--	--	--	-0.92	0.07	1.00	0.16	1.35	0.24	0.07	2.06	NON Verif.
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-4100	1337	1803	239	--	--	--	-0.52	0.04	1.00	0.17	1.05	0.32	0.10	1.42	NON Verif.
0	1J	-6873	1337	1803	-353	--	--	--	-0.88	0.06	1.00	0.17	1.32	0.26	0.09	0.87	
0	1K	-4100	1337	-2305	239	--	--	--	-0.52	0.04	1.00	0.17	1.05	0.32	0.10	1.81	NON Verif.
0	1L	-6873	1337	-2305	-353	--	--	--	-0.88	0.06	1.00	0.17	1.32	0.26	0.09	1.11	NON Verif.
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **11** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 4p-Tetto**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 66 Descrizione: Maschio murario n. 66 interno
altezza calcolata: 350.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-449	714	447	132	--	--	--	-0.09	0.01	1.00	0.14	0.73	0.39	--	--	
l	1B	-2239	714	447	19	--	--	--	-0.45	0.03	1.00	0.14	1.00	0.29	--	--	
l	1C	-449	714	-564	132	--	--	--	-0.09	0.01	1.00	0.14	0.73	0.39	--	--	
l	1D	-2239	714	-564	19	--	--	--	-0.45	0.03	1.00	0.14	1.00	0.29	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-346	782	408	139	--	--	--	-0.07	0.00	1.00	0.16	0.71	0.44	--	--	
l	1J	-2342	782	408	12	--	--	--	-0.47	0.03	1.00	0.16	1.01	0.31	--	--	
l	1K	-346	782	-524	139	--	--	--	-0.07	0.00	1.00	0.16	0.71	0.44	--	--	
l	1L	-2342	782	-524	12	--	--	--	-0.47	0.03	1.00	0.16	1.01	0.31	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-1746	1163	526	154	--	--	--	-0.35	0.03	1.00	0.23	0.92	0.51	--	--	
½	1B	-4744	1163	526	-59	--	--	--	-0.95	0.07	1.00	0.23	1.38	0.34	--	--	
½	1C	-1746	1163	-901	154	--	--	--	-0.35	0.03	1.00	0.23	0.92	0.51	--	--	
½	1D	-4744	1163	-901	-59	--	--	--	-0.95	0.07	1.00	0.23	1.38	0.34	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-1658	1268	633	179	--	--	--	-0.33	0.02	1.00	0.26	0.91	0.56	--	--	
½	1J	-4832	1268	633	-84	--	--	--	-0.97	0.07	1.00	0.26	1.39	0.37	--	--	
½	1K	-1658	1268	-1009	179	--	--	--	-0.33	0.02	1.00	0.26	0.91	0.56	--	--	
½	1L	-4832	1268	-1009	-84	--	--	--	-0.97	0.07	1.00	0.26	1.39	0.37	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-3150	1719	1083	15	--	--	--	-0.63	0.05	1.00	0.35	1.14	0.61	0.01	1.04	NON Verif.
0	1B	-6544	1719	1083	-12	--	--	--	-1.32	0.09	1.00	0.35	1.65	0.42	0.01	0.53	
0	1C	-3150	1719	-839	15	--	--	--	-0.63	0.05	1.00	0.35	1.14	0.61	0.01	0.80	
0	1D	-6544	1719	-839	-12	--	--	--	-1.32	0.09	1.00	0.35	1.65	0.42	0.01	0.41	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-3282	1930	1336	99	--	--	--	-0.66	0.05	1.00	0.39	1.16	0.67	0.09	1.23	NON Verif.
0	1J	-6412	1930	1336	-96	--	--	--	-1.29	0.09	1.00	0.39	1.63	0.48	0.05	0.67	
0	1K	-3282	1930	-1093	99	--	--	--	-0.66	0.05	1.00	0.39	1.16	0.67	0.09	1.01	NON Verif.
0	1L	-6412	1930	-1093	-96	--	--	--	-1.29	0.09	1.00	0.39	1.63	0.48	0.05	0.55	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **11** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 4p-Tetto**
Tipo di verifica: **Stato limite** f_k : **28.00** kg/cmq f_{vk0} : **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 67 Descrizione: Maschio murario n. 67 interno scala
altezza calcolata: 350.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-2083	716	417	-264	--	--	--	-0.09	0.01	1.00	0.03	0.72	0.08	--	--	
l	1B	-3235	716	417	526	--	--	--	-0.13	0.01	1.00	0.03	0.76	0.08	--	--	
l	1C	-2083	716	-411	-264	--	--	--	-0.09	0.01	1.00	0.03	0.72	0.08	--	--	
l	1D	-3235	716	-411	526	--	--	--	-0.13	0.01	1.00	0.03	0.76	0.08	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-1965	798	482	-340	--	--	--	-0.08	0.01	1.00	0.03	0.72	0.09	--	--	
l	1J	-3353	798	482	601	--	--	--	-0.14	0.01	1.00	0.03	0.76	0.09	--	--	
l	1K	-1965	798	-476	-340	--	--	--	-0.08	0.01	1.00	0.03	0.72	0.09	--	--	
l	1L	-3353	798	-476	601	--	--	--	-0.14	0.01	1.00	0.03	0.76	0.09	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-7623	2815	1039	-47	--	--	--	-0.32	0.02	1.00	0.12	0.90	0.26	--	--	
½	1B	-9894	2815	1039	2330	--	--	--	-0.41	0.03	1.00	0.12	0.97	0.24	--	--	
½	1C	-7623	2815	-914	-47	--	--	--	-0.32	0.02	1.00	0.12	0.90	0.26	--	--	
½	1D	-9894	2815	-914	2330	--	--	--	-0.41	0.03	1.00	0.12	0.97	0.24	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-7447	3201	1072	-353	--	--	--	-0.31	0.02	1.00	0.13	0.89	0.30	--	--	
½	1J	-10070	3201	1072	2637	--	--	--	-0.42	0.03	1.00	0.13	0.97	0.27	--	--	
½	1K	-7447	3201	-947	-353	--	--	--	-0.31	0.02	1.00	0.13	0.89	0.30	--	--	
½	1L	-10070	3201	-947	2637	--	--	--	-0.42	0.03	1.00	0.13	0.97	0.27	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-11724	2941	1768	-196	--	--	--	-0.49	0.03	1.00	0.12	1.02	0.24	0.01	0.45	
0	1B	-15790	2941	1768	1424	--	--	--	-0.65	0.05	1.00	0.12	1.15	0.21	0.06	0.34	
0	1C	-11724	2941	-1402	-196	--	--	--	-0.49	0.03	1.00	0.12	1.02	0.24	0.01	0.36	
0	1D	-15790	2941	-1402	1424	--	--	--	-0.65	0.05	1.00	0.12	1.15	0.21	0.06	0.27	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-11710	3220	1588	-336	--	--	--	-0.49	0.03	1.00	0.13	1.02	0.26	0.02	0.40	
0	1J	-15804	3220	1588	1564	--	--	--	-0.65	0.05	1.00	0.13	1.15	0.23	0.06	0.30	
0	1K	-11710	3220	-1221	-336	--	--	--	-0.49	0.03	1.00	0.13	1.02	0.26	0.02	0.31	
0	1L	-15804	3220	-1221	1564	--	--	--	-0.65	0.05	1.00	0.13	1.15	0.23	0.06	0.23	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **11** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 4p-Tetto**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 68 Descrizione: Maschio murario n. 68 interno scala
altezza calcolata: 350.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _v	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-1173	236	391	-18	--	--	--	-0.09	0.01	1.00	0.02	0.72	0.05	--	--	
l	1B	-1661	236	391	7	--	--	--	-0.12	0.01	1.00	0.02	0.75	0.05	--	--	
l	1C	-1173	236	-343	-18	--	--	--	-0.09	0.01	1.00	0.02	0.72	0.05	--	--	
l	1D	-1661	236	-343	7	--	--	--	-0.12	0.01	1.00	0.02	0.75	0.05	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-1122	276	431	-19	--	--	--	-0.08	0.01	1.00	0.02	0.72	0.06	--	--	
l	1J	-1711	276	431	9	--	--	--	-0.12	0.01	1.00	0.02	0.75	0.05	--	--	
l	1K	-1122	276	-382	-19	--	--	--	-0.08	0.01	1.00	0.02	0.72	0.06	--	--	
l	1L	-1711	276	-382	9	--	--	--	-0.12	0.01	1.00	0.02	0.75	0.05	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-3505	693	1949	119	--	--	--	-0.25	0.02	1.00	0.05	0.85	0.12	--	--	
½	1B	-4929	693	1949	-276	--	--	--	-0.36	0.03	1.00	0.05	0.93	0.11	--	--	
½	1C	-3505	693	-1787	119	--	--	--	-0.25	0.02	1.00	0.05	0.85	0.12	--	--	
½	1D	-4929	693	-1787	-276	--	--	--	-0.36	0.03	1.00	0.05	0.93	0.11	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-3388	829	1499	149	--	--	--	-0.25	0.02	1.00	0.06	0.84	0.14	--	--	
½	1J	-5046	829	1499	-306	--	--	--	-0.37	0.03	1.00	0.06	0.93	0.13	--	--	
½	1K	-3388	829	-1337	149	--	--	--	-0.25	0.02	1.00	0.06	0.84	0.14	--	--	
½	1L	-5046	829	-1337	-306	--	--	--	-0.37	0.03	1.00	0.06	0.93	0.13	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-5310	1278	2417	320	--	--	--	-0.39	0.03	1.00	0.09	0.95	0.20	0.06	1.34	NON Verif.
0	1B	-7499	1278	2417	-26	--	--	--	-0.54	0.04	1.00	0.09	1.07	0.17	0.00	0.97	
0	1C	-5310	1278	-2130	320	--	--	--	-0.39	0.03	1.00	0.09	0.95	0.20	0.06	1.18	NON Verif.
0	1D	-7499	1278	-2130	-26	--	--	--	-0.54	0.04	1.00	0.09	1.07	0.17	0.00	0.85	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-5443	1152	2027	305	--	--	--	-0.39	0.03	1.00	0.08	0.96	0.17	0.06	1.10	NON Verif.
0	1J	-7366	1152	2027	-11	--	--	--	-0.53	0.04	1.00	0.08	1.06	0.16	0.00	0.82	
0	1K	-5443	1152	-1740	305	--	--	--	-0.39	0.03	1.00	0.08	0.96	0.17	0.06	0.94	
0	1L	-7366	1152	-1740	-11	--	--	--	-0.53	0.04	1.00	0.08	1.06	0.16	0.00	0.71	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **11** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 4p-Tetto**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 74 Descrizione: Maschio murario n. 74 interno
altezza calcolata: 350.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm²				kg/cm²				
l	1A	-798	867	261	0	--	--	--	-0.22	0.02	1.00	0.24	0.83	0.59	--	--	
l	1B	-1022	867	261	0	--	--	--	-0.29	0.02	1.00	0.24	0.88	0.56	--	--	
l	1C	-798	867	-255	0	--	--	--	-0.22	0.02	1.00	0.24	0.83	0.59	--	--	
l	1D	-1022	867	-255	0	--	--	--	-0.29	0.02	1.00	0.24	0.88	0.56	--	--	
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-849	740	152	0	--	--	--	-0.24	0.02	1.00	0.21	0.84	0.50	--	--	
l	1J	-970	740	152	0	--	--	--	-0.27	0.02	1.00	0.21	0.87	0.48	--	--	
l	1K	-849	740	-145	0	--	--	--	-0.24	0.02	1.00	0.21	0.84	0.50	--	--	
l	1L	-970	740	-145	0	--	--	--	-0.27	0.02	1.00	0.21	0.87	0.48	--	--	
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-1443	966	584	0	--	--	--	-0.41	0.03	1.00	0.27	0.97	0.56	--	--	
½	1B	-1585	966	584	0	--	--	--	-0.45	0.03	1.00	0.27	1.00	0.55	--	--	
½	1C	-1443	966	-467	0	--	--	--	-0.41	0.03	1.00	0.27	0.97	0.56	--	--	
½	1D	-1585	966	-467	0	--	--	--	-0.45	0.03	1.00	0.27	1.00	0.55	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-1476	831	402	0	--	--	--	-0.42	0.03	1.00	0.23	0.97	0.48	--	--	
½	1J	-1552	831	402	0	--	--	--	-0.44	0.03	1.00	0.23	0.99	0.47	--	--	
½	1K	-1476	831	-285	0	--	--	--	-0.42	0.03	1.00	0.23	0.97	0.48	--	--	
½	1L	-1552	831	-285	0	--	--	--	-0.44	0.03	1.00	0.23	0.99	0.47	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-1881	998	630	0	--	--	--	-0.53	0.04	1.00	0.28	1.06	0.53	0.00	1.00	NON Verif.
0	1B	-2507	998	630	0	--	--	--	-0.71	0.05	1.00	0.28	1.19	0.47	0.00	0.76	
0	1C	-1881	998	-429	0	--	--	--	-0.53	0.04	1.00	0.28	1.06	0.53	0.00	0.68	
0	1D	-2507	998	-429	0	--	--	--	-0.71	0.05	1.00	0.28	1.19	0.47	0.00	0.52	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-1981	809	462	0	--	--	--	-0.56	0.04	1.00	0.23	1.08	0.42	0.00	0.70	
0	1J	-2407	809	462	0	--	--	--	-0.68	0.05	1.00	0.23	1.17	0.39	0.00	0.58	
0	1K	-1981	809	-261	0	--	--	--	-0.56	0.04	1.00	0.23	1.08	0.42	0.00	0.39	
0	1L	-2407	809	-261	0	--	--	--	-0.68	0.05	1.00	0.23	1.17	0.39	0.00	0.33	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **11** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 4p-Tetto**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 117 Descrizione: Maschio murario n. 117 interno
altezza calcolata: 350.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-472	4893	149	0	--	--	--	-0.07	0.00	1.00	0.72	0.71	2.01	--	--	NON Verif.
l	1B	-810	4893	149	0	--	--	--	-0.12	0.01	1.00	0.72	0.75	1.91	--	--	NON Verif.
l	1C	-472	4893	36	0	--	--	--	-0.07	0.00	1.00	0.72	0.71	2.01	--	--	NON Verif.
l	1D	-810	4893	36	0	--	--	--	-0.12	0.01	1.00	0.72	0.75	1.91	--	--	NON Verif.
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-514	3440	156	0	--	--	--	-0.08	0.01	1.00	0.50	0.72	1.41	--	--	NON Verif.
l	1J	-768	3440	156	0	--	--	--	-0.11	0.01	1.00	0.50	0.74	1.35	--	--	NON Verif.
l	1K	-514	3440	29	0	--	--	--	-0.08	0.01	1.00	0.50	0.72	1.41	--	--	NON Verif.
l	1L	-768	3440	29	0	--	--	--	-0.11	0.01	1.00	0.50	0.74	1.35	--	--	NON Verif.
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-959	4031	311	0	--	--	--	-0.14	0.01	1.00	0.59	0.77	1.54	--	--	NON Verif.
½	1B	-1849	4031	311	0	--	--	--	-0.27	0.02	1.00	0.59	0.86	1.37	--	--	NON Verif.
½	1C	-959	4031	-19	0	--	--	--	-0.14	0.01	1.00	0.59	0.77	1.54	--	--	NON Verif.
½	1D	-1849	4031	-19	0	--	--	--	-0.27	0.02	1.00	0.59	0.86	1.37	--	--	NON Verif.
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-1040	2712	264	0	--	--	--	-0.15	0.01	1.00	0.40	0.77	1.03	--	--	NON Verif.
½	1J	-1768	2712	264	0	--	--	--	-0.26	0.02	1.00	0.40	0.85	0.93	--	--	
½	1K	-1040	2712	28	0	--	--	--	-0.15	0.01	1.00	0.40	0.77	1.03	--	--	NON Verif.
½	1L	-1768	2712	28	0	--	--	--	-0.26	0.02	1.00	0.40	0.85	0.93	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-1544	3208	484	0	--	--	--	-0.23	0.02	1.00	0.47	0.83	1.13	0.00	0.91	NON Verif.
0	1B	-2914	3208	484	0	--	--	--	-0.43	0.03	1.00	0.47	0.98	0.96	0.00	0.49	
0	1C	-1544	3208	-277	0	--	--	--	-0.23	0.02	1.00	0.47	0.83	1.13	0.00	0.52	NON Verif.
0	1D	-2914	3208	-277	0	--	--	--	-0.43	0.03	1.00	0.47	0.98	0.96	0.00	0.28	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-1620	2185	377	0	--	--	--	-0.24	0.02	1.00	0.32	0.84	0.76	0.00	0.68	
0	1J	-2838	2185	377	0	--	--	--	-0.42	0.03	1.00	0.32	0.97	0.66	0.00	0.39	
0	1K	-1620	2185	-171	0	--	--	--	-0.24	0.02	1.00	0.32	0.84	0.76	0.00	0.31	
0	1L	-2838	2185	-171	0	--	--	--	-0.42	0.03	1.00	0.32	0.97	0.66	0.00	0.18	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza nella situazione attuale – Verifica Maschi Murari combinazioni di carico dinamiche

Lavoro: **QM rilievo dal 28-6** Intestazione lavoro: **Stato di fatto**
Elem.: **MASCHIO (piastra)** Gruppo: **11** Tabella: **Tabella muri interni**
Descrizione: **Muri 4p-Tetto**
Tipo di verifica: **Stato limite** fk: **28.00** kg/cmq fvk0: **0.66** kg/cmq
Coeff. contributo σ_n : **0.75** β , coeff. parz. sez.: **1.00**
d1: **0.00** cm d2 / t: **0.1660** Effetti di d1 e d2: **concorde** Calcolo di ev: **NON abilitato**
ea / h: **1 / 200.00** fatt. laterale di vincolo ρ : **1.00**

Maschio num. 119 Descrizione: Maschio murario n. 119 interno
altezza calcolata: 350.00 cm

P o s	c. c.	Fx	V	My	Mz	es ₁ /e _y	es ₂ /e _b	$\phi/\phi_t/\phi_b$	Fx/A	I _{RN}	β	τ	f _{VK}	I _{RV}	I _{rMz} I _{rM}	I _{rMy} I _{rMfp}	Note
		kg		kg * m		cm			kg/cm ²				kg/cm ²				
l	1A	-203	2131	232	0	--	--	--	-0.06	0.00	1.00	0.60	0.70	1.72	--	--	NON Verif.
l	1B	-292	2131	232	0	--	--	--	-0.08	0.01	1.00	0.60	0.72	1.67	--	--	NON Verif.
l	1C	-203	2131	-133	0	--	--	--	-0.06	0.00	1.00	0.60	0.70	1.72	--	--	NON Verif.
l	1D	-292	2131	-133	0	--	--	--	-0.08	0.01	1.00	0.60	0.72	1.67	--	--	NON Verif.
l	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1I	-280	1508	135	0	--	--	--	-0.08	0.01	1.00	0.43	0.72	1.19	--	--	NON Verif.
l	1J	-215	1508	135	0	--	--	--	-0.06	0.00	1.00	0.43	0.71	1.21	--	--	NON Verif.
l	1K	-280	1508	-36	0	--	--	--	-0.08	0.01	1.00	0.43	0.72	1.19	--	--	NON Verif.
l	1L	-215	1508	-36	0	--	--	--	-0.06	0.00	1.00	0.43	0.71	1.21	--	--	NON Verif.
l	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
l	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1A	-223	912	253	0	--	--	--	-0.06	0.00	1.00	0.26	0.71	0.73	--	--	
½	1B	-838	912	253	0	--	--	--	-0.24	0.02	1.00	0.26	0.84	0.62	--	--	
½	1C	-223	912	29	0	--	--	--	-0.06	0.00	1.00	0.26	0.71	0.73	--	--	
½	1D	-838	912	29	0	--	--	--	-0.24	0.02	1.00	0.26	0.84	0.62	--	--	
½	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1I	-441	794	250	0	--	--	--	-0.12	0.01	1.00	0.23	0.75	0.60	--	--	
½	1J	-620	794	250	0	--	--	--	-0.18	0.01	1.00	0.23	0.79	0.57	--	--	
½	1K	-441	794	32	0	--	--	--	-0.12	0.01	1.00	0.23	0.75	0.60	--	--	
½	1L	-620	794	32	0	--	--	--	-0.18	0.01	1.00	0.23	0.79	0.57	--	--	
½	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
½	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	--	--	
0	1A	-1495	1022	462	0	--	--	--	-0.42	0.03	1.00	0.29	0.98	0.59	0.00	0.92	
0	1B	-1119	1022	462	0	--	--	--	-0.32	0.02	1.00	0.29	0.90	0.65	0.00	1.21	NON Verif.
0	1C	-1495	1022	-338	0	--	--	--	-0.42	0.03	1.00	0.29	0.98	0.59	0.00	0.67	
0	1D	-1119	1022	-338	0	--	--	--	-0.32	0.02	1.00	0.29	0.90	0.65	0.00	0.89	
0	1E	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1F	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1G	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1H	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1I	-1498	822	270	0	--	--	--	-0.42	0.03	1.00	0.23	0.98	0.48	0.00	0.53	
0	1J	-1117	822	270	0	--	--	--	-0.32	0.02	1.00	0.23	0.90	0.52	0.00	0.71	
0	1K	-1498	822	-146	0	--	--	--	-0.42	0.03	1.00	0.23	0.98	0.48	0.00	0.29	
0	1L	-1117	822	-146	0	--	--	--	-0.32	0.02	1.00	0.23	0.90	0.52	0.00	0.38	
0	1M	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1N	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1O	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	
0	1P	-0	0	0	0	--	--	--	-0.00	0.00	1.00	0.00	0.66	0.00	0.00	0.00	

Nome archivio di lavoro : T 46 2° P
Intestazione del lavoro : Verifica T 46 2°P Situazione Attuale
Unita' misura Forza : kg
Unita' misura Lunghezza : cm
Unita' misura Tensioni : kg/cmq
Tempo finale di calcolo : 120
Curva temperatura-tempo : Standard
Numero suddivisioni : 48
Temperatura aria ambiente : 20.0
Convezione (parete al fuoco) : 25.0
Radiazione (parete al fuoco) : 0.56
Convezione (parete ambiente) : 9.0
Radiazione (parete ambiente) : 0.56

Normativa: NTC-2008 Versione: 14 Gennaio 2008
Fattori di riduzione dei materiali
Calcestruzzo secondo: Calcestruzzo a base calcarea
Acciaio secondo: Curva 3 (pilastri...)
Acciaio precompresso secondo: Cl. 1 - Curva 1 a (ordinario)

Resistenza caratteristica a 28 gg.cls. Rck: 200 kg/cmq
Tens. di snervamento acciaio normale.. fyk: 2150 kg/cmq
Tens. di snervamento acciaio trefoli. fykp: 16300 kg/cmq
Tensione di calcolo calcestruzzo..... fcd: -94 kg/cmq
Tensione di calcolo acciaio ordinario. fsd: 1870 kg/cmq
Modulo di Young acciaio ordinario.... Es: 2100000 kg/cmq
Tensione di calcolo trefoli..... fpd: 14174 kg/cmq
Modulo di Young trefoli..... Ep: 2100000 kg/cmq
Def.unit.dell'a.p. per presoll.perm Def.po: 0.00500
Tensione di calcolo a compressione cls fcd: -94 kg/cmq
Tensione di calcolo a trazione cls... fctd: 9 kg/cmq

Arm	Temp	fatt.rid.	Def(%)	Tens	X	Y	Diam (mm)
1	20	1.000	0.71	1869.6	-6.7	-10.5	12.0
2	20	1.000	0.71	1869.6	4.3	-10.5	12.0
3	20	1.000	0.71	1869.6	-3.0	-10.5	12.0
4	20	1.000	0.71	1869.6	0.6	-10.5	12.0

Zona compressa	Descrizione	Tempo verifica
superiore	T 46 2° P	a freddo

Sforzo normale N = -297
Legame Costitutivo Parabola-Rettangolo: -0.0020/-0.0035
Posizione asse neutro: Yn= 4.9
Momento di rottura: Mr= 170080.9
Campo di rottura della sezione: 3 (snervamento acciaio e schiacciamento calcestruzzo)
Deformazione max. nel calcestruzzo epsc max(%)= -0.35
Tensione corrispondente nel calcestruzzo sigc = -94.1
Deformazione max. nell'acciaio epss max(%)= 0.71
Tensione corrispondente nell'acciaio sigs = 1869.6

Taglio V_{ED} = 3381.0
X sinistra Taglio = -8.7
X destra Taglio = 6.3

Taglio resistente ultimo Vrd = 2270.2
I.R. = 1.489

Taglio resistente ultimo Vrcd = 5052.3
ctg ϑ = 2.50
I.R. = 0.669

(A_{sw}/s)>= 3.49 cmq/m
Staffe a 2 braccia ϕ 8 / 28.8 cm
fyd usato = 1869.56 kg/cmq

Nome archivio di lavoro : T49 2°P
Intestazione del lavoro : Verifica trave 49 2° P Situazione Attuale
Unita' misura Forza : kg
Unita' misura Lunghezza : cm
Unita' misura Tensioni : kg/cmq
Tempo finale di calcolo : 120
Curva temperatura-tempo : Standard
Numero suddivisioni : 48
Temperatura aria ambiente : 20.0
Convezione (parete al fuoco) : 25.0
Radiazione (parete al fuoco) : 0.56
Convezione (parete ambiente) : 9.0
Radiazione (parete ambiente) : 0.56

Normativa: NTC-2008 Versione: 14 Gennaio 2008
Fattori di riduzione dei materiali
Calcestruzzo secondo: Calcestruzzo a base calcarea
Acciaio secondo: Curva 3 (pilastri...)
Acciaio precompresso secondo: Cl. 1 - Curva 1 a (ordinario)

Resistenza caratteristica a 28 gg.cls. Rck: 200 kg/cmq
Tens. di snervamento acciaio normale.. fyk: 2150 kg/cmq
Tens. di snervamento acciaio trefoli. fykp: 16300 kg/cmq

Tensione di calcolo calcestruzzo..... fcd: -94 kg/cmq
Tensione di calcolo acciaio ordinario. fsd: 1870 kg/cmq
Modulo di Young acciaio ordinario.... Es: 2100000 kg/cmq
Tensione di calcolo trefoli..... fpd: 14174 kg/cmq
Modulo di Young trefoli..... Ep: 2100000 kg/cmq
Def.unit.dell'a.p. per presoll.perm Def.po: 0.00500
Tensione di calcolo a compressione cls fcd: -94 kg/cmq
Tensione di calcolo a trazione cls... fctd: 9 kg/cmq

Arm	Temp	fatt.rid.	Def(%)	Tens	X	Y	Diam (mm)
1	20	1.000	0.30	1869.6	-9.9	-17.6	22.0
2	20	1.000	0.35	1869.6	-9.9	-21.0	22.0
3	20	1.000	0.30	1869.6	11.1	-17.6	22.0
4	20	1.000	0.35	1869.6	11.1	-21.0	22.0
5	20	1.000	0.35	1869.6	-2.9	-21.0	21.0
6	20	1.000	0.35	1869.6	4.1	-21.0	21.0

Zona compressa Descrizione Tempo verifica
superiore T49 2°P a freddo

Sforzo normale N = 556
Legame Costitutivo Parabola-Rettangolo: -0.0020/-0.0035
Posizione asse neutro: Yn= 0.7
Momento di rottura: Mr= 1354961.4
Campo di rottura della sezione: 3 (snervamento acciaio e schiacciamento calcestruzzo)
Deformazione max. nel calcestruzzo epsc max(%)= -0.35
Tensione corrispondente nel calcestruzzo sigc = -94.1
Deformazione max. nell'acciaio epss max(%)= 0.35
Tensione corrispondente nell'acciaio sigs = 1869.6

Taglio V_{ED} = 10090.0
X sinistra Taglio = -11.9
X destra Taglio = 13.1

Taglio resistente ultimo V_{rd} = 7070.6
I.R. = 1.427

Taglio resistente ultimo V_{rcd} = 15706.1
ctg ϑ = 2.50
I.R. = 0.642

(Asw/s)>= 5.58 cmq/m
Staffe a 2 braccia ϕ 8 / 18.0 cm
fyd usato = 1869.56 kg/cmq

INTESTAZIONE E DATI CARATTERISTICI DEL LAVORO

=====

Nome archivio di lavoro	:	P1 al 1°P attuale
Intestazione del lavoro	:	Pilastro P1 a 1°P
Unita' misura Forza	:	kg
Unita' misura Lunghezza	:	cm
Unita' misura Tensioni	:	kg/cmq
Tempo finale di calcolo	:	120
Curva temperatura-tempo	:	Standard
Numero suddivisioni	:	48
Temperatura aria ambiente	:	20.0
Convezione (parete al fuoco)	:	25.0
Radiazione (parete al fuoco)	:	0.56
Convezione (parete ambiente)	:	9.0
Radiazione (parete ambiente)	:	0.56

Normativa: NTC-2008 Versione: 14 Gennaio 2008
Fattori di riduzione dei materiali
Calcestruzzo secondo: Calcestruzzo a base calcarea
Acciaio secondo: Curva 3 (pilastri...)
Acciaio precompresso secondo: Cl. 1 - Curva 1 a (ordinario)

Resistenza caratteristica a 28 gg.cls. Rck:	300	kg/cmq
Tens. di snervamento acciaio normale.. fyk:	4580	kg/cmq
Tens. di snervamento acciaio trefoli. fykp:	16300	kg/cmq

Tensione di calcolo calcestruzzo..... fcd:	-141	kg/cmq
Tensione di calcolo acciaio ordinario. fsd:	3983	kg/cmq
Modulo di Young acciaio ordinario..... Es:	2100000	kg/cmq
Tensione di calcolo trefoli..... fpd:	14174	kg/cmq
Modulo di Young trefoli..... Ep:	2100000	kg/cmq
Def.unit.dell'a.p. per presoll.perm Def.po:	0.00500	
Tensione di calcolo a compressione cls fcd:	-141	kg/cmq
Tensione di calcolo a trazione cls... fctd:	12	kg/cmq

ARMATURE A.O.

Arm	Temp	fatt.rid.	Def(%)	Tens	X	Y	Diam (mm)
1	20	1.000	-0.30	-3982.6	-21.8	23.4	16.0
2	20	1.000	0.38	3982.6	-21.8	-20.6	16.0
3	20	1.000	0.38	3982.6	22.2	-20.6	16.0
4	20	1.000	-0.30	-3982.6	22.2	23.4	16.0
5	20	1.000	-0.30	-3982.6	0.2	23.4	16.0
6	20	1.000	0.04	856.2	22.2	1.4	16.0
7	20	1.000	0.38	3982.6	0.2	-20.6	16.0
8	20	1.000	0.04	856.2	-21.8	1.4	16.0

VERIFICHE ALLO STATO LIMITE DELLA SEZIONE

Zona compressa	Descrizione	Tempo verifica
superiore	P1 al 1°P attuale	a freddo

Verifica a pressoflessione

Sforzo normale N = -125000
Legame Costitutivo Parabola-Rettangolo: -0.0020/-0.0035
Posizione asse neutro: Yn= 4.0
Momento di rottura: Mr= 3064930.3
Campo di rottura della sezione: 3 (snervamento acciaio e schiacciamento calcestruzzo)
Deformazione max. nel calcestruzzo epsc max(%)= -0.35
Tensione corrispondente nel calcestruzzo sigc = -141.1
Deformazione max. nell'acciaio epss max(%)= 0.38
Tensione corrispondente nell'acciaio sigs = 3982.6

Verifiche a taglio

Taglio V_{ED} = 4409.0
X sinistra Taglio = -24.8
X destra Taglio = 25.2

Verifica senza armatura trasversale

Taglio resistente ultimo V_{rd} = 10384.4
I.R. = 0.425

Verifica delle bielle compresse

Taglio resistente ultimo V_{rcd} = 51449.9
ctg ϑ = 2.50
I.R. = 0.086

Armatura minima a taglio

(A_{sw}/s)>= 1.05 cmq/m
Staffe a 2 braccia ϕ 8 / 96.0 cm
fyd usato = 3982.60 kg/cmq

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi di fondazione SLU-SLV

Lavoro: **QM per verifica fondazioni** Intestazione lavoro: **Progetto**
Elemento: **TRAVE DI FONDAZIONE** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella fondazioni**
Descrizione: **Fondazioni setti in ca**
Spunt. I **30.0** cm Spunt. J **30.0** cm
Rck: **300.00** kg/cm² fyk: **4580.0** kg/cm² Copriferro: **3.0** cm
Verifica in ottemperanza alle NTC2008 x/d <= **0.30**
Diametro staffe: **8** mm Numero braccia: **2**

ASTA NUM. 1 NI 17374 NF 17375 SEZ. Rp B= 60.0 H= 30.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 0.79 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m			cmq				Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	-11110	-0	0	0	0	1.57	1.57	3.93	3.93	0.06	0.00	0.22	1.53	11.48	0.00	8.8
1B	0	-0	-11110	-0	0	0	0	1.57	1.57	3.93	3.93	0.06	0.00	0.22	1.53	11.48	0.00	8.8
1I	0	-0	-11110	-0	0	0	0	1.57	1.57	3.93	3.93	0.06	0.00	0.22	1.53	11.48	0.00	8.8
1J	0	-0	-11110	-0	0	0	0	1.57	1.57	3.93	3.93	0.06	0.00	0.22	1.53	11.48	0.00	8.8
2	0	-0	-15660	-0	0	0	0	1.57	1.57	3.93	3.93	0.07	0.00	0.30	2.16	16.18	0.00	6.2
apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 2.36 staffe= 2 d 8 / 6.2 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	15	-0	-11110	-0	0	0	-1702	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.42	0.22	1.53	11.48	0.00	8.8
1B	15	-0	-11110	-0	0	0	-1702	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.42	0.22	1.53	11.48	0.00	8.8
1I	15	-0	-11110	-0	0	0	-1702	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.42	0.22	1.53	11.48	0.00	8.8
1J	15	-0	-11110	-0	0	0	-1702	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.42	0.22	1.53	11.48	0.00	8.8
2	15	-0	-15660	-0	0	0	-2399	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.60	0.30	2.16	16.18	0.00	6.2
apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 2.36 staffe= 2 d 8 / 6.2 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	31	-0	-11110	-0	0	0	-3404	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.85	0.22	1.53	11.48	0.00	8.8
1B	31	-0	-11110	-0	0	0	-3404	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.85	0.22	1.53	11.48	0.00	8.8
1I	31	-0	-11110	-0	0	0	-3404	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.85	0.22	1.53	11.48	0.00	8.8
1J	31	-0	-11110	-0	0	0	-3404	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.85	0.22	1.53	11.48	0.00	8.8
2	31	-0	-15660	-0	0	0	-4798	1.57	1.57	3.93	4.71	0.13	1.00	0.30	2.16	16.18	0.00	6.2
apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 3.14 staffe= 2 d 8 / 6.2 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	46	-0	-5456	-0	0	0	-4240	1.57	1.57	3.93	4.71	0.13	0.88	0.11	0.75	0.00	0.00	21.6
1B	46	-0	-5456	-0	0	0	-4240	1.57	1.57	3.93	4.71	0.13	0.88	0.11	0.75	0.00	0.00	21.6
1I	46	-0	-5456	-0	0	0	-4240	1.57	1.57	3.93	4.71	0.13	0.88	0.11	0.75	0.00	0.00	21.6
1J	46	-0	-5456	-0	0	0	-4240	1.57	1.57	3.93	4.71	0.13	0.88	0.11	0.75	0.00	0.00	21.6
2	46	-0	-7672	-0	0	0	-5972	1.57	1.57	3.93	6.28	0.15	0.94	0.15	0.98	0.00	0.00	21.6
apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 4.71 staffe= 2 d 8 / 21.6 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	61	-0	-5456	-0	0	0	-5076	1.57	1.57	3.93	5.50	0.14	0.91	0.11	0.73	0.00	0.00	21.6
1B	61	-0	-5456	-0	0	0	-5076	1.57	1.57	3.93	5.50	0.14	0.91	0.11	0.73	0.00	0.00	21.6
1I	61	-0	-5456	-0	0	0	-5076	1.57	1.57	3.93	5.50	0.14	0.91	0.11	0.73	0.00	0.00	21.6
1J	61	-0	-5456	-0	0	0	-5076	1.57	1.57	3.93	5.50	0.14	0.91	0.11	0.73	0.00	0.00	21.6
2	61	-0	-7672	-0	0	0	-7148	1.57	1.57	3.93	7.85	0.17	0.91	0.15	0.91	0.00	0.00	21.6
apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 6.28 staffe= 2 d 8 / 21.6 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	77	-0	22	0	0	0	-5073	1.57	1.57	3.93	5.50	0.14	0.91	0.00	0.00	0.00	0.00	21.6
1B	77	-0	22	0	0	0	-5073	1.57	1.57	3.93	5.50	0.14	0.91	0.00	0.00	0.00	0.00	21.6
1I	77	-0	22	0	0	0	-5073	1.57	1.57	3.93	5.50	0.14	0.91	0.00	0.00	0.00	0.00	21.6
1J	77	-0	22	0	0	0	-5073	1.57	1.57	3.93	5.50	0.14	0.91	0.00	0.00	0.00	0.00	21.6
2	77	-0	47	0	0	0	-7141	1.57	1.57	3.93	7.85	0.17	0.91	0.00	0.01	0.00	0.00	21.6
apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 6.28 staffe= 2 d 8 / 21.6 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	92	-0	5478	0	0	0	-5069	1.57	1.57	3.93	5.50	0.14	0.91	0.11	0.73	0.00	0.00	21.6
1B	92	-0	5478	0	0	0	-5069	1.57	1.57	3.93	5.50	0.14	0.91	0.11	0.73	0.00	0.00	21.6
1I	92	-0	5478	0	0	0	-5069	1.57	1.57	3.93	5.50	0.14	0.91	0.11	0.73	0.00	0.00	21.6
1J	92	-0	5478	0	0	0	-5069	1.57	1.57	3.93	5.50	0.14	0.91	0.11	0.73	0.00	0.00	21.6
2	92	-0	7720	0	0	0	-7134	1.57	1.57	3.93	7.85	0.17	0.91	0.15	0.92	0.00	0.00	21.6
apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 6.28 staffe= 2 d 8 / 21.6 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	107	-0	5478	0	0	0	-4230	1.57	1.57	3.93	4.71	0.13	0.88	0.11	0.76	0.00	0.00	21.6
1B	107	-0	5478	0	0	0	-4230	1.57	1.57	3.93	4.71	0.13	0.88	0.11	0.76	0.00	0.00	21.6
1I	107	-0	5478	0	0	0	-4230	1.57	1.57	3.93	4.71	0.13	0.88	0.11	0.76	0.00	0.00	21.6
1J	107	-0	5478	0	0	0	-4230	1.57	1.57	3.93	4.71	0.13	0.88	0.11	0.76	0.00	0.00	21.6
2	107	-0	7720	0	0	0	-5951	1.57	1.57	3.93	6.28	0.15	0.94	0.15	0.99	0.00	0.00	21.6
apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 4.71 staffe= 2 d 8 / 21.6 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	123	-0	11070	0	0	0	-3391	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.84	0.22	1.53	11.44	0.00	8.8
1B	123	-0	11070	0	0	0	-3391	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.84	0.22	1.53	11.44	0.00	8.8
1I	123	-0	11070	0	0	0	-3391	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.84	0.22	1.53	11.44	0.00	8.8
1J	123	-0	11070	0	0	0	-3391	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.84	0.22	1.53	11.44	0.00	8.8
2	123	-0	15560	0	0	0	-4768	1.57	1.57	3.93	4.71	0.13	0.99	0.30	2.15	16.08	0.00	6.3
apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 3.14 staffe= 2 d 8 / 6.3 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	138	-0	11070	0	0	0	-1695	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.42	0.22	1.53	11.44	0.00	8.8
1B	138	-0	11070	0	0	0	-1695	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.42	0.22	1.53	11.44	0.00	8.8

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi di fondazione SLU-SLV

1I	138	-0	11070	0	0	0	-1695	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.42	0.22	1.53	11.44	0.00	8.8
1J	138	-0	11070	0	0	0	-1695	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.42	0.22	1.53	11.44	0.00	8.8
2	138	-0	15560	0	0	0	-2384	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.59	0.30	2.15	16.08	0.00	6.3
apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 2.36 staffe= 2 d 8 / 6.3 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	153	-0	11070	0	0	0	1	1.57	1.57	3.93	3.93	0.11	0.00	0.22	1.53	11.44	0.00	8.8
1B	153	-0	11070	0	0	0	1	1.57	1.57	3.93	3.93	0.11	0.00	0.22	1.53	11.44	0.00	8.8
1I	153	-0	11070	0	0	0	1	1.57	1.57	3.93	3.93	0.11	0.00	0.22	1.53	11.44	0.00	8.8
1J	153	-0	11070	0	0	0	1	1.57	1.57	3.93	3.93	0.11	0.00	0.22	1.53	11.44	0.00	8.8
2	153	-0	15560	0	0	0	-0	1.57	1.57	3.93	3.93	0.03	0.00	0.30	2.15	16.08	0.00	6.3
apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 2.36 staffe= 2 d 8 / 6.3 (e armatura base = 4 X 0.79)														
ASTA NUM. 2		NI 17373		NF 17372		SEZ. Rp B= 60.0 H= 30.0 (trave di fondazione)												
armatura base = 4 X 0.79				per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	--																	
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	-9136	-0	0	0	0	1.57	1.57	3.93	3.93	0.05	0.00	0.18	1.26	9.44	0.00	10.6
1B	0	-0	-9136	-0	0	0	0	1.57	1.57	3.93	3.93	0.05	0.00	0.18	1.26	9.44	0.00	10.6
1I	0	-0	-9136	-0	0	0	0	1.57	1.57	3.93	3.93	0.05	0.00	0.18	1.26	9.44	0.00	10.6
1J	0	-0	-9136	-0	0	0	0	1.57	1.57	3.93	3.93	0.05	0.00	0.18	1.26	9.44	0.00	10.6
2	0	-0	-12490	-0	0	0	0	1.57	1.57	3.93	3.93	0.06	0.00	0.24	1.72	12.91	0.00	7.8
apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 2.36 staffe= 2 d 8 / 7.8 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	15	-0	-9136	-0	0	0	-1400	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.35	0.18	1.26	9.44	0.00	10.6
1B	15	-0	-9136	-0	0	0	-1400	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.35	0.18	1.26	9.44	0.00	10.6
1I	15	-0	-9136	-0	0	0	-1400	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.35	0.18	1.26	9.44	0.00	10.6
1J	15	-0	-9136	-0	0	0	-1400	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.35	0.18	1.26	9.44	0.00	10.6
2	15	-0	-12490	-0	0	0	-1913	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.48	0.24	1.72	12.91	0.00	7.8
apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 2.36 staffe= 2 d 8 / 7.8 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	31	-0	-9136	-0	0	0	-2799	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.70	0.18	1.26	9.44	0.00	10.6
1B	31	-0	-9136	-0	0	0	-2799	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.70	0.18	1.26	9.44	0.00	10.6
1I	31	-0	-9136	-0	0	0	-2799	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.70	0.18	1.26	9.44	0.00	10.6
1J	31	-0	-9136	-0	0	0	-2799	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.70	0.18	1.26	9.44	0.00	10.6
2	31	-0	-12490	-0	0	0	-3827	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.95	0.24	1.72	12.91	0.00	7.8
apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 2.36 staffe= 2 d 8 / 7.8 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	46	-0	-4482	-0	0	0	-3486	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.87	0.09	0.62	0.00	0.00	21.6
1B	46	-0	-4482	-0	0	0	-3486	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.87	0.09	0.62	0.00	0.00	21.6
1I	46	-0	-4482	-0	0	0	-3486	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.87	0.09	0.62	0.00	0.00	21.6
1J	46	-0	-4482	-0	0	0	-3486	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.87	0.09	0.62	0.00	0.00	21.6
2	46	-0	-6110	-0	0	0	-4763	1.57	1.57	3.93	4.71	0.13	0.99	0.12	0.84	0.00	0.00	21.6
apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 3.14 staffe= 2 d 8 / 21.6 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	61	-0	-4482	-0	0	0	-4172	1.57	1.57	3.93	4.71	0.13	0.87	0.09	0.62	0.00	0.00	21.6
1B	61	-0	-4482	-0	0	0	-4172	1.57	1.57	3.93	4.71	0.13	0.87	0.09	0.62	0.00	0.00	21.6
1I	61	-0	-4482	-0	0	0	-4172	1.57	1.57	3.93	4.71	0.13	0.87	0.09	0.62	0.00	0.00	21.6
1J	61	-0	-4482	-0	0	0	-4172	1.57	1.57	3.93	4.71	0.13	0.87	0.09	0.62	0.00	0.00	21.6
2	61	-0	-6110	-0	0	0	-5699	1.57	1.57	3.93	6.28	0.15	0.90	0.12	0.78	0.00	0.00	21.6
apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 4.71 staffe= 2 d 8 / 21.6 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	77	-0	22	0	0	0	-4169	1.57	1.57	3.93	4.71	0.13	0.87	0.00	0.00	0.00	0.00	21.6
1B	77	-0	22	0	0	0	-4169	1.57	1.57	3.93	4.71	0.13	0.87	0.00	0.00	0.00	0.00	21.6
1I	77	-0	22	0	0	0	-4169	1.57	1.57	3.93	4.71	0.13	0.87	0.00	0.00	0.00	0.00	21.6
1J	77	-0	22	0	0	0	-4169	1.57	1.57	3.93	4.71	0.13	0.87	0.00	0.00	0.00	0.00	21.6
2	77	-0	49	0	0	0	-5692	1.57	1.57	3.93	6.28	0.15	0.90	0.00	0.01	0.00	0.00	21.6
apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 4.71 staffe= 2 d 8 / 21.6 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	92	-0	4504	0	0	0	-4165	1.57	1.57	3.93	4.71	0.13	0.87	0.09	0.62	0.00	0.00	21.6
1B	92	-0	4504	0	0	0	-4165	1.57	1.57	3.93	4.71	0.13	0.87	0.09	0.62	0.00	0.00	21.6
1I	92	-0	4504	0	0	0	-4165	1.57	1.57	3.93	4.71	0.13	0.87	0.09	0.62	0.00	0.00	21.6
1J	92	-0	4504	0	0	0	-4165	1.57	1.57	3.93	4.71	0.13	0.87	0.09	0.62	0.00	0.00	21.6
2	92	-0	6159	0	0	0	-5684	1.57	1.57	3.93	6.28	0.15	0.90	0.12	0.79	0.00	0.00	21.6
apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 4.71 staffe= 2 d 8 / 21.6 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	107	-0	4504	0	0	0	-3475	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.86	0.09	0.62	0.00	0.00	21.6
1B	107	-0	4504	0	0	0	-3475	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.86	0.09	0.62	0.00	0.00	21.6
1I	107	-0	4504	0	0	0	-3475	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.86	0.09	0.62	0.00	0.00	21.6
1J	107	-0	4504	0	0	0	-3475	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.86	0.09	0.62	0.00	0.00	21.6
2	107	-0	6159	0	0	0	-4740	1.57	1.57	3.93	4.71	0.13	0.99	0.12	0.85	0.00	0.00	21.6
apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 3.14 staffe= 2 d 8 / 21.6 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	123	-0	9091	0	0	0	-2785	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.69	0.18	1.25	9.39	0.00	10.7
1B	123	-0	9091	0	0	0	-2785	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.69	0.18	1.25	9.39	0.00	10.7
1I	123	-0	9091	0	0	0	-2785	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.69	0.18	1.25	9.39	0.00	10.7
1J	123	-0	9091	0	0	0	-2785	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.69	0.18	1.25	9.39	0.00	10.7
2	123	-0	12390	0	0	0	-3797	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.94	0.24	1.71	12.80	0.00	7.9

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi di fondazione SLU-SLV

apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 2.36 staffe= 2 d 8 / 7.9 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	138	-0	9091	0	0	0	-1392	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.35	0.18	1.25	9.39	0.00	10.7
1B	138	-0	9091	0	0	0	-1392	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.35	0.18	1.25	9.39	0.00	10.7
1I	138	-0	9091	0	0	0	-1392	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.35	0.18	1.25	9.39	0.00	10.7
1J	138	-0	9091	0	0	0	-1392	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.35	0.18	1.25	9.39	0.00	10.7
2	138	-0	12390	0	0	0	-1899	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.47	0.24	1.71	12.80	0.00	7.9

apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 2.36 staffe= 2 d 8 / 7.9 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	153	-0	9091	0	0	0	1	1.57	1.57	3.93	3.93	0.10	0.00	0.18	1.25	9.39	0.00	10.7
1B	153	-0	9091	0	0	0	1	1.57	1.57	3.93	3.93	0.10	0.00	0.18	1.25	9.39	0.00	10.7
1I	153	-0	9091	0	0	0	1	1.57	1.57	3.93	3.93	0.10	0.00	0.18	1.25	9.39	0.00	10.7
1J	153	-0	9091	0	0	0	1	1.57	1.57	3.93	3.93	0.10	0.00	0.18	1.25	9.39	0.00	10.7
2	153	-0	12390	0	0	0	-0	1.57	1.57	3.93	3.93	0.09	0.00	0.24	1.71	12.80	0.00	7.9

apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 2.36 staffe= 2 d 8 / 7.9 (e armatura base = 4 X 0.79)													

ASTA NUM. 3 NI 6913 NF 6594 SEZ. Rp B= 60.0 H= 30.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 0.79 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m							Fx, M	Bielle	V, Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	-9322	-0	0	-0	1686	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.42	0.18	1.29	9.63	0.00	10.4
1B	0	-0	-9020	-0	0	-0	1392	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.35	0.18	1.24	9.32	0.00	10.8
1I	0	-0	-9526	-0	0	-0	1884	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.47	0.19	1.31	9.84	0.00	10.2
1J	0	-0	-8816	-0	0	-0	1194	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.30	0.17	1.22	9.11	0.00	11.0
2	0	-0	-12650	-0	0	-0	2026	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.50	0.25	1.74	13.07	0.00	7.7

apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 2.36 staffe= 2 d 8 / 7.7 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	9	-0	-9322	-0	0	-0	865	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.22	0.18	1.29	9.63	0.00	10.4
1B	9	-0	-9020	-0	0	-0	598	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.15	0.18	1.24	9.32	0.00	10.8
1I	9	-0	-9526	-0	0	-0	1045	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.26	0.19	1.31	9.84	0.00	10.2
1J	9	-0	-8816	-0	0	-0	418	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.10	0.17	1.22	9.11	0.00	11.0
2	9	-0	-12650	-0	0	-0	912	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.23	0.25	1.74	13.07	0.00	7.7

apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 2.36 staffe= 2 d 8 / 7.7 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	18	-0	-9322	-0	0	0	44	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.01	0.18	1.29	9.63	0.00	10.4
1B	18	-0	-9020	-0	0	0	-196	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.05	0.18	1.24	9.32	0.00	10.8
1I	18	-0	-9526	-0	0	0	206	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.05	0.19	1.31	9.84	0.00	10.2
1J	18	-0	-8816	-0	0	0	-358	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.09	0.17	1.22	9.11	0.00	11.0
2	18	-0	-12650	-0	0	-0	-201	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.05	0.25	1.74	13.07	0.00	7.7

apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 2.36 staffe= 2 d 8 / 7.7 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	26	-0	-4948	-0	0	0	-391	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.10	0.10	0.68	0.00	0.00	21.6
1B	26	-0	-4426	-0	0	0	-586	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.15	0.09	0.61	0.00	0.00	21.6
1I	26	-0	-5300	-0	0	0	-260	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.06	0.10	0.73	0.00	0.00	21.6
1J	26	-0	-4074	-0	0	0	-717	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.18	0.08	0.56	0.00	0.00	21.6
2	26	-0	-6345	-0	0	0	-760	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.19	0.12	0.88	0.00	0.00	21.6

apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 2.36 staffe= 2 d 8 / 21.6 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	35	-0	-4948	-0	0	0	-827	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.21	0.10	0.68	0.00	0.00	21.6
1B	35	-0	-4426	-0	0	0	-975	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.24	0.09	0.61	0.00	0.00	21.6
1I	35	-0	-5300	-0	0	0	-727	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.18	0.10	0.73	0.00	0.00	21.6
1J	35	-0	-4074	-0	0	0	-1075	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.27	0.08	0.56	0.00	0.00	21.6
2	35	-0	-6345	-0	0	0	-1318	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.33	0.12	0.88	0.00	0.00	21.6

apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 2.36 staffe= 2 d 8 / 21.6 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	44	-0	-630	0	0	0	-882	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.22	0.01	0.09	0.00	0.00	21.6
1B	44	-0	116	0	0	0	-965	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.24	0.00	0.02	0.00	0.00	21.6
1I	44	-0	-1133	0	0	0	-827	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.21	0.02	0.16	0.00	0.00	21.6
1J	44	-0	619	0	0	0	-1021	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.25	0.01	0.09	0.00	0.00	21.6
2	44	-0	-112	-0	0	0	-1328	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.33	0.00	0.02	0.00	0.00	21.6

apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 2.36 staffe= 2 d 8 / 21.6 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	53	-0	3639	0	0	0	-938	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.23	0.07	0.50	0.00	0.00	21.6
1B	53	-0	4614	0	0	0	-955	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.24	0.09	0.64	0.00	0.00	21.6
1I	53	-0	2981	0	0	0	-926	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.23	0.06	0.41	0.00	0.00	21.6
1J	53	-0	5271	0	0	0	-966	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.24	0.10	0.73	0.00	0.00	21.6
2	53	-0	6064	0	0	0	-1338	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.33	0.12	0.84	0.00	0.00	21.6

apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 2.36 staffe= 2 d 8 / 21.6 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	62	-0	3639	0	0	0	-617	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.15	0.07	0.50	0.00	0.00	21.6
1B	62	-0	4614	0	0	0	-549	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.14	0.09	0.64	0.00	0.00	21.6
1I	62	-0	2981	0	0	0	-664	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.17	0.06	0.41	0.00	0.00	21.6
1J	62	-0	5271	0	0	0	-502	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.12	0.10	0.73	0.00	0.00	21.6
2	62	-0	6064	0	0	0	-804	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.20	0.12	0.84	0.00	0.00	21.6

apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 2.36 staffe= 2 d 8 / 21.6 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	70	-0	7865	0	0	0	-297	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.07	0.15	1.08	8.13	0.00	12.4
1B	70	-0	9073	0	0	0	-297	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.07	0.18	1.25	9.38	0.00	10.7

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi di fondazione SLU-SLV

1I	70	-0	7051	0	0	0	-401	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.10	0.14	0.97	0.00	0.00	21.6
1J	70	-0	9887	0	0	0	-401	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.10	0.19	1.36	10.22	0.00	9.8
2	70	-0	12190	0	0	0	-270	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.07	0.24	1.68	12.60	0.00	8.0
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 2.36		staffe= 2 d		8 / 8.0 (e armatura base = 4 X 0.79)								
1A	79	-0	7865	0	0	-0	656	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.16	0.15	1.08	8.13	0.00	12.4
1B	79	-0	9073	0	0	-0	395	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.10	0.18	1.25	9.38	0.00	10.7
1I	79	-0	7051	0	0	-0	832	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.21	0.14	0.97	0.00	0.00	21.6
1J	79	-0	9887	0	0	-0	219	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.05	0.19	1.36	10.22	0.00	9.8
2	79	-0	12190	0	0	-0	803	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.20	0.24	1.68	12.60	0.00	8.0
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 2.36		staffe= 2 d		8 / 8.0 (e armatura base = 4 X 0.79)								
1A	88	-0	7865	0	0	-0	1455	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.36	0.15	1.08	8.13	0.00	12.4
1B	88	-0	9073	0	0	-0	1088	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.27	0.18	1.25	9.38	0.00	10.7
1I	88	-0	7051	0	0	-0	1703	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.42	0.14	0.97	0.00	0.00	21.6
1J	88	-0	9887	0	0	-0	840	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.21	0.19	1.36	10.22	0.00	9.8
2	88	-0	12190	0	0	-0	1876	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.47	0.24	1.68	12.60	0.00	8.0
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 2.36		staffe= 2 d		8 / 8.0 (e armatura base = 4 X 0.79)								
ASTA NUM. 4		NI 6594		NF 6914		SEZ.		Rp B= 60.0		H= 30.0 (trave di fondazione)								
armatura base = 4 X 0.79				per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice resistenza			aswta	aswto	PASSO
	--																	
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m		cm
1A	0	-0	-7377	-0	0	-0	1455	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.36	0.14	1.02	7.62	0.00	13.2
1B	0	-0	-6849	-0	0	-0	1087	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.27	0.13	0.94	0.00	0.00	21.6
1I	0	-0	-7734	-0	0	-0	1702	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.42	0.15	1.07	7.99	0.00	12.6
1J	0	-0	-6492	-0	0	-0	840	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.21	0.13	0.90	0.00	0.00	21.6
2	0	-0	-10260	-0	0	-0	1877	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.47	0.20	1.42	10.60	0.00	9.5
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 2.36		staffe= 2 d		8 / 9.5 (e armatura base = 4 X 0.79)								
1A	9	-0	-7377	-0	0	-0	805	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.20	0.14	1.02	7.62	0.00	13.2
1B	9	-0	-6849	-0	0	-0	484	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.12	0.13	0.94	0.00	0.00	21.6
1I	9	-0	-7734	-0	0	-0	1021	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.25	0.15	1.07	7.99	0.00	12.6
1J	9	-0	-6492	-0	0	-0	268	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.07	0.13	0.90	0.00	0.00	21.6
2	9	-0	-10260	-0	0	-0	974	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.24	0.20	1.42	10.60	0.00	9.5
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 2.36		staffe= 2 d		8 / 9.5 (e armatura base = 4 X 0.79)								
1A	18	-0	-7377	-0	0	-0	156	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.04	0.14	1.02	7.62	0.00	13.2
1B	18	-0	-6849	-0	0	-0	-119	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.03	0.13	0.94	0.00	0.00	21.6
1I	18	-0	-7734	-0	0	0	341	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.08	0.15	1.07	7.99	0.00	12.6
1J	18	-0	-6492	-0	0	0	-303	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.08	0.13	0.90	0.00	0.00	21.6
2	18	-0	-10260	-0	0	-0	70	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.02	0.20	1.42	10.60	0.00	9.5
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 2.36		staffe= 2 d		8 / 9.5 (e armatura base = 4 X 0.79)								
1A	26	-0	-3002	-0	0	0	-108	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.03	0.06	0.41	0.00	0.00	21.6
1B	26	-0	-2712	-0	0	0	-357	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.09	0.05	0.37	0.00	0.00	21.6
1I	26	-0	-3198	-0	0	0	59	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.01	0.06	0.44	0.00	0.00	21.6
1J	26	-0	-2516	-0	0	0	-524	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.13	0.05	0.35	0.00	0.00	21.6
2	26	-0	-4239	-0	0	0	-303	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.08	0.08	0.58	0.00	0.00	21.6
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 2.36		staffe= 2 d		8 / 21.6 (e armatura base = 4 X 0.79)								
1A	35	-0	-3002	-0	0	0	-373	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.09	0.06	0.41	0.00	0.00	21.6
1B	35	-0	-2712	-0	0	0	-596	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.15	0.05	0.37	0.00	0.00	21.6
1I	35	-0	-3198	-0	0	0	-223	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.06	0.06	0.44	0.00	0.00	21.6
1J	35	-0	-2516	-0	0	0	-746	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.19	0.05	0.35	0.00	0.00	21.6
2	35	-0	-4239	-0	0	0	-676	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.17	0.08	0.58	0.00	0.00	21.6
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 2.36		staffe= 2 d		8 / 21.6 (e armatura base = 4 X 0.79)								
1A	44	-0	1324	0	0	0	-256	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.06	0.03	0.18	0.00	0.00	21.6
1B	44	-0	1376	0	0	0	-475	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.12	0.03	0.19	0.00	0.00	21.6
1I	44	-0	1289	0	0	0	-109	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.03	0.03	0.18	0.00	0.00	21.6
1J	44	-0	1411	0	0	0	-622	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.15	0.03	0.19	0.00	0.00	21.6
2	44	-0	1716	0	0	0	-525	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.13	0.03	0.24	0.00	0.00	21.6
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 2.36		staffe= 2 d		8 / 21.6 (e armatura base = 4 X 0.79)								
1A	53	-0	5420	0	0	0	-140	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.03	0.11	0.75	0.00	0.00	21.6
1B	53	-0	5606	0	0	0	-354	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.09	0.11	0.77	0.00	0.00	21.6
1I	53	-0	5296	0	0	0	5	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.00	0.10	0.73	0.00	0.00	21.6
1J	53	-0	5730	0	0	0	-498	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.12	0.11	0.79	0.00	0.00	21.6
2	53	-0	7616	0	0	0	-374	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.09	0.15	1.05	7.87	0.00	12.8
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 2.36		staffe= 2 d		8 / 12.8 (e armatura base = 4 X 0.79)								
1A	62	-0	5420	0	0	-0	354	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.09	0.11	0.75	0.00	0.00	21.6
1B	62	-0	5606	0	0	-0	124	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.03	0.11	0.77	0.00	0.00	21.6
1I	62	-0	5296	0	0	0	509	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.13	0.10	0.73	0.00	0.00	21.6
1J	62	-0	5730	0	0	0	-31	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.01	0.11	0.79	0.00	0.00	21.6
2	62	-0	7616	0	0	-0	297	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.07	0.15	1.05	7.87	0.00	12.8

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi di fondazione SLU-SLV

apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 2.36 staffe= 2 d 8 / 12.8 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	70	-0	9425	0	0	-0	847	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.21	0.18	1.30	9.74	0.00	10.3
1B	70	-0	9845	0	0	-0	601	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.15	0.19	1.36	10.17	0.00	9.9
1I	70	-0	9143	0	0	-0	1014	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.25	0.18	1.26	9.45	0.00	10.6
1J	70	-0	10127	0	0	-0	435	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.11	0.20	1.40	10.46	0.00	9.6
2	70	-0	13460	0	0	-0	967	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.24	0.26	1.86	13.91	0.00	7.2

apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 2.36 staffe= 2 d 8 / 7.2 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	79	-0	9425	0	0	-0	1714	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.43	0.18	1.30	9.74	0.00	10.3
1B	79	-0	9845	0	0	-0	1431	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.36	0.19	1.36	10.17	0.00	9.9
1I	79	-0	9143	0	0	-0	1905	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.47	0.18	1.26	9.45	0.00	10.6
1J	79	-0	10127	0	0	-0	1240	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.31	0.20	1.40	10.46	0.00	9.6
2	79	-0	13460	0	0	-0	2152	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.54	0.26	1.86	13.91	0.00	7.2

apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 2.36 staffe= 2 d 8 / 7.2 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	88	-0	9425	0	0	-0	2581	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.64	0.18	1.30	9.74	0.00	10.3
1B	88	-0	9845	0	0	-0	2261	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.56	0.19	1.36	10.17	0.00	9.9
1I	88	-0	9143	0	0	-0	2797	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.70	0.18	1.26	9.45	0.00	10.6
1J	88	-0	10127	0	0	-0	2045	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.51	0.20	1.40	10.46	0.00	9.6
2	88	-0	13460	0	0	-0	3338	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.83	0.26	1.86	13.91	0.00	7.2

apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 2.36 staffe= 2 d 8 / 7.2 (e armatura base = 4 X 0.79)														

ASTA NUM. 5 NI 6914 NF 6871 SEZ. Rp B= 60.0 H= 30.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 0.79 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m							Fx, M	Bielle	V, Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	-12429	-0	0	-0	2581	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.64	0.24	1.71	12.84	0.00	7.8
1B	0	-0	-11511	-0	0	-0	2261	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.56	0.22	1.59	11.89	0.00	8.5
1I	0	-0	-13047	-0	0	-0	2797	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.70	0.25	1.80	13.48	0.00	7.5
1J	0	-0	-10893	-0	0	-0	2045	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.51	0.21	1.50	11.26	0.00	8.9
2	0	-0	-16920	-0	0	-0	3338	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.83	0.33	2.33	17.48	0.00	5.8

apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 2.36 staffe= 2 d 8 / 5.8 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	14	-0	-12429	-0	0	-0	841	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.21	0.24	1.71	12.84	0.00	7.8
1B	14	-0	-11511	-0	0	-0	649	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.16	0.22	1.59	11.89	0.00	8.5
1I	14	-0	-13047	-0	0	-0	970	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.24	0.25	1.80	13.48	0.00	7.5
1J	14	-0	-10893	-0	0	-0	520	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.13	0.21	1.50	11.26	0.00	8.9
2	14	-0	-16920	-0	0	-0	969	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.24	0.33	2.33	17.48	0.00	5.8

apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 2.36 staffe= 2 d 8 / 5.8 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	28	-0	-12429	-0	0	0	-900	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.22	0.24	1.71	12.84	0.00	7.8
1B	28	-0	-11511	-0	0	0	-964	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.24	0.22	1.59	11.89	0.00	8.5
1I	28	-0	-13047	-0	0	0	-858	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.21	0.25	1.80	13.48	0.00	7.5
1J	28	-0	-10893	-0	0	0	-1007	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.25	0.21	1.50	11.26	0.00	8.9
2	28	-0	-16920	-0	0	0	-1400	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.35	0.33	2.33	17.48	0.00	5.8

apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 2.36 staffe= 2 d 8 / 5.8 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	42	-0	-5944	-0	0	0	-1732	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.43	0.12	0.82	0.00	0.00	21.6
1B	42	-0	-5376	-0	0	0	-1717	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.43	0.10	0.74	0.00	0.00	21.6
1I	42	-0	-6326	-0	0	0	-1743	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.43	0.12	0.87	0.00	0.00	21.6
1J	42	-0	-4994	-0	0	0	-1706	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.42	0.10	0.69	0.00	0.00	21.6
2	42	-0	-7931	-0	0	0	-2510	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.62	0.15	1.09	8.20	0.00	12.3

apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 2.36 staffe= 2 d 8 / 12.3 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	56	-0	-5944	-0	0	0	-2565	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.64	0.12	0.82	0.00	0.00	21.6
1B	56	-0	-5376	-0	0	0	-2565	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.64	0.10	0.74	0.00	0.00	21.6
1I	56	-0	-6326	-0	0	0	-2629	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.65	0.12	0.87	0.00	0.00	21.6
1J	56	-0	-4994	-0	0	0	-2629	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.65	0.10	0.69	0.00	0.00	21.6
2	56	-0	-7931	-0	0	0	-3621	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.90	0.15	1.09	8.20	0.00	12.3

apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 2.36 staffe= 2 d 8 / 12.3 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	70	-0	389	0	0	0	-2382	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.59	0.01	0.05	0.00	0.00	21.6
1B	70	-0	625	0	0	0	-2510	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.62	0.01	0.09	0.00	0.00	21.6
1I	70	-0	230	0	0	0	-2295	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.57	0.00	0.03	0.00	0.00	21.6
1J	70	-0	783	0	0	0	-2597	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.65	0.02	0.11	0.00	0.00	21.6
2	70	-0	872	0	0	0	-3499	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.87	0.02	0.12	0.00	0.00	21.6

apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 2.36 staffe= 2 d 8 / 21.6 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	84	-0	6547	0	0	0	-2294	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.57	0.13	0.90	0.00	0.00	21.6
1B	84	-0	6627	0	0	0	-2456	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.61	0.13	0.91	0.00	0.00	21.6
1I	84	-0	6493	0	0	0	-2186	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.54	0.13	0.90	0.00	0.00	21.6
1J	84	-0	6681	0	0	0	-2565	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.64	0.13	0.92	0.00	0.00	21.6
2	84	-0	9576	0	0	0	-3377	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.84	0.19	1.32	9.89	0.00	10.2

apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 2.36 staffe= 2 d 8 / 10.2 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	98	-0	6547	0	0	0	-1378	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.34	0.13	0.90	0.00	0.00	21.6
1B	98	-0	6627	0	0	0	-1528	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.38	0.13	0.91	0.00	0.00	21.6

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi di fondazione SLU-SLV

1I	98	-0	6493	0	0	0	-1277	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.32	0.13	0.90	0.00	0.00	21.6
1J	98	-0	6681	0	0	0	-1629	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.41	0.13	0.92	0.00	0.00	21.6
2	98	-0	9576	0	0	0	-2036	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.51	0.19	1.32	9.89	0.00	10.2
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 2.36		staffe= 2 d		8 / 10.2 (e armatura base = 4 X 0.79)								
1A	112	-0	12447	0	0	0	-461	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.11	0.24	1.72	12.86	0.00	7.8
1B	112	-0	12833	0	0	0	-600	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.15	0.25	1.77	13.26	0.00	7.6
1I	112	-0	12188	0	0	0	-368	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.09	0.24	1.68	12.59	0.00	8.0
1J	112	-0	13092	0	0	0	-694	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.17	0.25	1.81	13.53	0.00	7.4
2	112	-0	18260	0	0	0	-696	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.17	0.36	2.52	18.87	0.00	5.3
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 2.36		staffe= 2 d		8 / 5.3 (e armatura base = 4 X 0.79)								
1A	126	-0	12447	0	0	-0	1281	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.32	0.24	1.72	12.86	0.00	7.8
1B	126	-0	12833	0	0	-0	1196	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.30	0.25	1.77	13.26	0.00	7.6
1I	126	-0	12188	0	0	-0	1339	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.33	0.24	1.68	12.59	0.00	8.0
1J	126	-0	13092	0	0	-0	1139	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.28	0.25	1.81	13.53	0.00	7.4
2	126	-0	18260	0	0	-0	1861	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.46	0.36	2.52	18.87	0.00	5.3
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 2.36		staffe= 2 d		8 / 5.3 (e armatura base = 4 X 0.79)								
1A	140	-0	12447	0	0	-0	3024	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.75	0.24	1.72	12.86	0.00	7.8
1B	140	-0	12833	0	0	-0	2993	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.74	0.25	1.77	13.26	0.00	7.6
1I	140	-0	12188	0	0	-0	3045	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.76	0.24	1.68	12.59	0.00	8.0
1J	140	-0	13092	0	0	-0	2972	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.74	0.25	1.81	13.53	0.00	7.4
2	140	-0	18260	0	0	-0	4418	1.57	1.57	4.71	3.93	0.13	0.92	0.36	2.52	18.87	0.00	5.3
apost= --		aant= --		ainf= 3.14		asup= 2.36		staffe= 2 d		8 / 5.3 (e armatura base = 4 X 0.79)								
ASTA NUM. 6		NI 6871		NF 6698		SEZ. Rp		B= 60.0		H= 30.0 (trave di fondazione)								
armatura base = 4 X 0.79				per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	-10887	-0	0	-0	3024	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.75	0.21	1.50	11.25	0.00	8.9
1B	0	-0	-10573	-0	0	-0	2992	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.74	0.21	1.46	10.93	0.00	9.2
1I	0	-0	-11098	-0	0	-0	3044	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.76	0.22	1.53	11.47	0.00	8.8
1J	0	-0	-10362	-0	0	-0	2972	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.74	0.20	1.43	10.71	0.00	9.4
2	0	-0	-15530	-0	0	-0	4418	1.57	1.57	4.71	3.93	0.13	0.92	0.30	2.14	16.05	0.00	6.3
apost= --		aant= --		ainf= 3.14		asup= 2.36		staffe= 2 d		8 / 6.3 (e armatura base = 4 X 0.79)								
1A	14	-0	-10887	-0	0	-0	1575	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.39	0.21	1.50	11.25	0.00	8.9
1B	14	-0	-10573	-0	0	-0	1501	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.37	0.21	1.46	10.93	0.00	9.2
1I	14	-0	-11098	-0	0	-0	1625	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.40	0.22	1.53	11.47	0.00	8.8
1J	14	-0	-10362	-0	0	-0	1451	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.36	0.20	1.43	10.71	0.00	9.4
2	14	-0	-15530	-0	0	-0	2290	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.57	0.30	2.14	16.05	0.00	6.3
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 2.36		staffe= 2 d		8 / 6.3 (e armatura base = 4 X 0.79)								
1A	27	-0	-10887	-0	0	-0	127	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.03	0.21	1.50	11.25	0.00	8.9
1B	27	-0	-10573	-0	0	-0	10	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.00	0.21	1.46	10.93	0.00	9.2
1I	27	-0	-11098	-0	0	-0	206	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.05	0.22	1.53	11.47	0.00	8.8
1J	27	-0	-10362	-0	0	-0	-69	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.02	0.20	1.43	10.71	0.00	9.4
2	27	-0	-15530	-0	0	-0	163	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.04	0.30	2.14	16.05	0.00	6.3
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 2.36		staffe= 2 d		8 / 6.3 (e armatura base = 4 X 0.79)								
1A	41	-0	-4923	-0	0	0	-543	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.14	0.10	0.68	0.00	0.00	21.6
1B	41	-0	-4893	-0	0	0	-664	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.17	0.10	0.67	0.00	0.00	21.6
1I	41	-0	-4944	-0	0	0	-461	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.11	0.10	0.68	0.00	0.00	21.6
1J	41	-0	-4872	-0	0	0	-746	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.19	0.09	0.67	0.00	0.00	21.6
2	41	-0	-7135	-0	0	0	-815	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.20	0.14	0.98	0.00	0.00	21.6
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 2.36		staffe= 2 d		8 / 21.6 (e armatura base = 4 X 0.79)								
1A	55	-0	-4923	-0	0	0	-1213	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.30	0.10	0.68	0.00	0.00	21.6
1B	55	-0	-4893	-0	0	0	-1339	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.33	0.10	0.67	0.00	0.00	21.6
1I	55	-0	-4944	-0	0	0	-1129	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.28	0.10	0.68	0.00	0.00	21.6
1J	55	-0	-4872	-0	0	0	-1423	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.35	0.09	0.67	0.00	0.00	21.6
2	55	-0	-7135	-0	0	0	-1792	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.45	0.14	0.98	0.00	0.00	21.6
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 2.36		staffe= 2 d		8 / 21.6 (e armatura base = 4 X 0.79)								
1A	69	-0	700	0	0	0	-1118	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.28	0.01	0.10	0.00	0.00	21.6
1B	69	-0	946	0	0	0	-1209	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.30	0.02	0.13	0.00	0.00	21.6
1I	69	-0	534	0	0	0	-1056	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.26	0.01	0.07	0.00	0.00	21.6
1J	69	-0	1111	0	0	0	-1271	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.32	0.02	0.15	0.00	0.00	21.6
2	69	-0	1150	0	0	0	-1634	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.41	0.02	0.16	0.00	0.00	21.6
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 2.36		staffe= 2 d		8 / 21.6 (e armatura base = 4 X 0.79)								
1A	82	-0	6235	0	0	0	-1022	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.25	0.12	0.86	0.00	0.00	21.6
1B	82	-0	6757	0	0	0	-1080	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.27	0.13	0.93	0.00	0.00	21.6
1I	82	-0	5884	0	0	0	-983	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.24	0.11	0.81	0.00	0.00	21.6
1J	82	-0	7108	0	0	0	-1119	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.28	0.14	0.98	0.00	0.00	21.6
2	82	-0	9369	0	0	0	-1477	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.37	0.18	1.29	9.68	0.00	10.4

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi di fondazione SLU-SLV

apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 2.36 staffe= 2 d 8 / 10.4 (e armatura base = 4 X 0.79)															
1A	96	-0	6235	0	0	0	-168	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.04	0.12	0.86	0.00	0.00	21.6	
1B	96	-0	6757	0	0	0	-154	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.04	0.13	0.93	0.00	0.00	21.6	
1I	96	-0	5884	0	0	0	-177	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.04	0.11	0.81	0.00	0.00	21.6	
1J	96	-0	7108	0	0	0	-145	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.04	0.14	0.98	0.00	0.00	21.6	
2	96	-0	9369	0	0	0	-193	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.05	0.18	1.29	9.68	0.00	10.4	
apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 2.36 staffe= 2 d 8 / 10.4 (e armatura base = 4 X 0.79)															
1A	110	-0	11742	0	0	-0	772	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.19	0.23	1.62	12.13	0.00	8.3	
1B	110	-0	12538	0	0	-0	771	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.19	0.24	1.73	12.96	0.00	7.8	
1I	110	-0	11207	0	0	-0	829	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.21	0.22	1.55	11.58	0.00	8.7	
1J	110	-0	13073	0	0	-0	829	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.21	0.25	1.80	13.51	0.00	7.4	
2	110	-0	17560	0	0	-0	1090	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.27	0.34	2.42	18.14	0.00	5.5	
apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 2.36 staffe= 2 d 8 / 5.5 (e armatura base = 4 X 0.79)															
1A	123	-0	11742	0	0	-0	2489	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.62	0.23	1.62	12.13	0.00	8.3	
1B	123	-0	12538	0	0	-0	2295	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.57	0.24	1.73	12.96	0.00	7.8	
1I	123	-0	11207	0	0	-0	2620	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.65	0.22	1.55	11.58	0.00	8.7	
1J	123	-0	13073	0	0	-0	2165	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.54	0.25	1.80	13.51	0.00	7.4	
2	123	-0	17560	0	0	-0	3496	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.87	0.34	2.42	18.14	0.00	5.5	
apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 2.36 staffe= 2 d 8 / 5.5 (e armatura base = 4 X 0.79)															
1A	137	-0	11742	0	0	-0	4207	1.57	1.57	4.71	3.93	0.13	0.88	0.23	1.62	12.13	0.00	8.3	
1B	137	-0	12538	0	0	-0	3904	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.97	0.24	1.73	12.96	0.00	7.8	
1I	137	-0	11207	0	0	-0	4411	1.57	1.57	4.71	3.93	0.13	0.92	0.22	1.55	11.58	0.00	8.7	
1J	137	-0	13073	0	0	-0	3700	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.92	0.25	1.80	13.51	0.00	7.4	
2	137	-0	17560	0	0	-0	5901	1.57	1.57	6.28	3.93	0.15	0.93	0.34	2.25	18.14	0.00	5.5	
apost= --		aant= --		ainf= 4.71 asup= 2.36 staffe= 2 d 8 / 5.5 (e armatura base = 4 X 0.79)															
ASTA NUM. 7		NI 6698		NF 6878		SEZ. Rp B= 60.0 H= 30.0 (trave di fondazione)													
armatura base = 4 X 0.79		per le armature aggiuntive consultare il tabulato																	
NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice resistenza			aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m			
1A	0	-0	-14117	-0	0	-0	4206	1.57	1.57	4.71	3.93	0.13	0.88	0.27	1.95	14.59	0.00	6.9	
1B	0	-0	-13023	-0	0	-0	3904	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.97	0.25	1.80	13.46	0.00	7.5	
1I	0	-0	-14854	-0	0	-0	4410	1.57	1.57	4.71	3.93	0.13	0.92	0.29	2.05	15.35	0.00	6.5	
1J	0	-0	-12286	-0	0	-0	3700	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.92	0.24	1.69	12.69	0.00	7.9	
2	0	-0	-19830	-0	0	-0	5901	1.57	1.57	6.28	3.93	0.15	0.93	0.39	2.54	20.49	0.00	4.9	
apost= --		aant= --		ainf= 4.71 asup= 2.36 staffe= 2 d 8 / 4.9 (e armatura base = 4 X 0.79)															
1A	14	-0	-14117	-0	0	-0	2272	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.56	0.27	1.95	14.59	0.00	6.9	
1B	14	-0	-13023	-0	0	-0	2119	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.53	0.25	1.80	13.46	0.00	7.5	
1I	14	-0	-14854	-0	0	-0	2375	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.59	0.29	2.05	15.35	0.00	6.5	
1J	14	-0	-12286	-0	0	-0	2016	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.50	0.24	1.69	12.69	0.00	7.9	
2	14	-0	-19830	-0	0	-0	3184	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.79	0.39	2.74	20.49	0.00	4.9	
apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 2.36 staffe= 2 d 8 / 4.9 (e armatura base = 4 X 0.79)															
1A	27	-0	-14117	-0	0	-0	338	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.08	0.27	1.95	14.59	0.00	6.9	
1B	27	-0	-13023	-0	0	-0	335	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.08	0.25	1.80	13.46	0.00	7.5	
1I	27	-0	-14854	-0	0	-0	340	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.08	0.29	2.05	15.35	0.00	6.5	
1J	27	-0	-12286	-0	0	-0	333	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.08	0.24	1.69	12.69	0.00	7.9	
2	27	-0	-19830	-0	0	-0	467	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.12	0.39	2.74	20.49	0.00	4.9	
apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 2.36 staffe= 2 d 8 / 4.9 (e armatura base = 4 X 0.79)															
1A	41	-0	-8538	-0	0	0	-833	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.21	0.17	1.18	8.82	0.00	11.4	
1B	41	-0	-7706	-0	0	0	-722	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.18	0.15	1.06	7.96	0.00	12.6	
1I	41	-0	-9099	-0	0	0	-907	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.23	0.18	1.25	9.40	0.00	10.7	
1J	41	-0	-7145	-0	0	0	-647	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.16	0.14	0.99	0.00	0.00	21.6	
2	41	-0	-11890	-0	0	0	-1162	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.29	0.23	1.64	12.29	0.00	8.2	
apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 2.36 staffe= 2 d 8 / 8.2 (e armatura base = 4 X 0.79)															
1A	55	-0	-8538	-0	0	0	-2002	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.50	0.17	1.18	8.82	0.00	11.4	
1B	55	-0	-7706	-0	0	0	-2003	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.50	0.15	1.06	7.96	0.00	12.6	
1I	55	-0	-9099	-0	0	0	-2154	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.54	0.18	1.25	9.40	0.00	10.7	
1J	55	-0	-7145	-0	0	0	-2154	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.54	0.14	0.99	0.00	0.00	21.6	
2	55	-0	-11890	-0	0	0	-2791	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.69	0.23	1.64	12.29	0.00	8.2	
apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 2.36 staffe= 2 d 8 / 8.2 (e armatura base = 4 X 0.79)															
1A	69	-0	-3113	-0	0	0	-2124	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.53	0.06	0.43	0.00	0.00	21.6	
1B	69	-0	-2533	-0	0	0	-2429	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.60	0.05	0.35	0.00	0.00	21.6	
1I	69	-0	-3504	-0	0	0	-1919	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.48	0.07	0.48	0.00	0.00	21.6	
1J	69	-0	-2142	-0	0	0	-2634	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.65	0.04	0.30	0.00	0.00	21.6	
2	69	-0	-4145	-0	0	0	-3358	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.83	0.08	0.57	0.00	0.00	21.6	
apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 2.36 staffe= 2 d 8 / 21.6 (e armatura base = 4 X 0.79)															
1A	82	-0	-3113	0	0	0	-2471	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.61	0.06	0.43	0.00	0.00	21.6	
1B	82	-0	2537	0	0	0	-2855	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.71	0.05	0.35	0.00	0.00	21.6	

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi di fondazione SLU-SLV

1I	82	-0	-3504	0	0	0	-2212	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.55	0.07	0.48	0.00	0.00	21.6
1J	82	-0	2762	0	0	0	-3114	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.77	0.05	0.38	0.00	0.00	21.6
2	82	-0	-4145	-0	0	0	-3926	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.98	0.08	0.57	0.00	0.00	21.6
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 2.36		staffe= 2 d		8 / 21.6		(e armatura base = 4 X 0.79)						
1A	96	-0	2203	0	0	0	-2123	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.53	0.04	0.30	0.00	0.00	21.6
1B	96	-0	2537	0	0	0	-2553	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.63	0.05	0.35	0.00	0.00	21.6
1I	96	-0	1978	0	0	0	-1834	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.46	0.04	0.27	0.00	0.00	21.6
1J	96	-0	2762	0	0	0	-2843	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.71	0.05	0.38	0.00	0.00	21.6
2	96	-0	3460	0	0	0	-3452	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.86	0.07	0.48	0.00	0.00	21.6
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 2.36		staffe= 2 d		8 / 21.6		(e armatura base = 4 X 0.79)						
1A	110	-0	7474	0	0	0	-1776	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.44	0.15	1.03	7.72	0.00	13.0
1B	110	-0	7558	0	0	0	-2252	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.56	0.15	1.04	7.81	0.00	12.9
1I	110	-0	7418	0	0	0	-1456	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.36	0.14	1.02	7.66	0.00	13.1
1J	110	-0	7614	0	0	0	-2572	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.64	0.15	1.05	7.87	0.00	12.8
2	110	-0	11020	0	0	0	-2978	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.74	0.21	1.52	11.39	0.00	8.8
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 2.36		staffe= 2 d		8 / 8.8		(e armatura base = 4 X 0.79)						
1A	123	-0	7474	0	0	0	-741	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.18	0.15	1.03	7.72	0.00	13.0
1B	123	-0	7558	0	0	0	-1228	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.31	0.15	1.04	7.81	0.00	12.9
1I	123	-0	7418	0	0	0	-413	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.10	0.14	1.02	7.66	0.00	13.1
1J	123	-0	7614	0	0	0	-1556	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.39	0.15	1.05	7.87	0.00	12.8
2	123	-0	11020	0	0	0	-1468	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.37	0.21	1.52	11.39	0.00	8.8
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 2.36		staffe= 2 d		8 / 8.8		(e armatura base = 4 X 0.79)						
1A	137	-0	7474	0	0	0	295	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.07	0.15	1.03	7.72	0.00	13.0
1B	137	-0	7558	0	0	0	-204	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.05	0.15	1.04	7.81	0.00	12.9
1I	137	-0	7418	0	0	0	631	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.16	0.14	1.02	7.66	0.00	13.1
1J	137	-0	7614	0	0	0	-540	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.13	0.15	1.05	7.87	0.00	12.8
2	137	-0	11020	0	0	0	41	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.01	0.21	1.52	11.39	0.00	8.8
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 2.36		staffe= 2 d		8 / 8.8		(e armatura base = 4 X 0.79)						
ASTA NUM. 8 NI 6878 NF 7292 SEZ. Rp B= 60.0 H= 30.0 (trave di fondazione)																		
armatura base = 4 X 0.79				per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	-15798	-0	0	-0	6204	1.57	1.57	6.28	3.93	0.15	0.98	0.31	2.02	16.32	0.00	6.2
1B	0	-0	-14642	-0	0	-0	3452	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.86	0.28	2.02	15.13	0.00	6.6
1I	0	-0	-16576	-0	0	0	8059	1.57	1.57	8.64	3.93	0.18	0.94	0.32	1.91	17.13	0.00	5.9
1J	0	-0	-13864	-0	0	0	1597	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.40	0.27	1.91	14.33	0.00	7.0
2	0	-0	-22720	-0	0	-0	7045	1.57	1.57	7.07	3.93	0.16	0.99	0.44	2.80	23.48	0.00	4.3
apost= --		aant= --		ainf= 7.07		asup= 2.36		staffe= 2 d		8 / 4.3		(e armatura base = 4 X 0.79)						
1A	30	-0	-15798	-0	0	0	1402	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.35	0.31	2.18	16.32	0.00	6.2
1B	30	-0	-14642	-0	0	0	-999	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.25	0.28	2.02	15.13	0.00	6.6
1I	30	-0	-16576	-0	0	0	3020	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.75	0.32	2.29	17.13	0.00	5.9
1J	30	-0	-13864	-0	0	0	-2617	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.65	0.27	1.91	14.33	0.00	7.0
2	30	-0	-22720	-0	0	-0	138	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.03	0.44	3.13	23.48	0.00	4.3
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 2.36		staffe= 2 d		8 / 4.3		(e armatura base = 4 X 0.79)						
1A	61	-0	-15798	-0	0	0	-3401	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.85	0.31	2.18	16.32	0.00	6.2
1B	61	-0	-14642	-0	0	0	-5450	1.57	1.57	3.93	5.50	0.14	0.98	0.28	1.96	15.13	0.00	6.6
1I	61	-0	-16576	-0	0	0	-2020	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.50	0.32	2.29	17.13	0.00	5.9
1J	61	-0	-13864	-0	0	0	-6831	1.57	1.57	3.93	7.07	0.16	0.96	0.27	1.71	14.33	0.00	7.0
2	61	-0	-22720	-0	0	0	-6769	1.57	1.57	3.93	7.07	0.16	0.96	0.44	2.80	23.48	0.00	4.3
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 5.50		staffe= 2 d		8 / 4.3		(e armatura base = 4 X 0.79)						
1A	91	-0	-7320	-0	0	0	-5625	1.57	1.57	3.93	6.28	0.15	0.89	0.14	0.94	0.00	0.00	21.6
1B	91	-0	-5892	-0	0	0	-7240	1.57	1.57	3.93	7.85	0.17	0.92	0.11	0.70	0.00	0.00	21.6
1I	91	-0	-8283	-0	0	0	-4536	1.57	1.57	3.93	4.71	0.13	0.95	0.16	1.14	8.56	0.00	11.7
1J	91	-0	-4929	-0	0	0	-8329	1.57	1.57	3.93	8.64	0.18	0.97	0.10	0.57	0.00	0.00	21.6
2	91	-0	-9964	-0	0	0	-9798	1.57	1.57	3.93	10.21	0.19	0.97	0.19	1.09	10.30	0.00	9.8
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 8.64		staffe= 2 d		8 / 9.8		(e armatura base = 4 X 0.79)						
1A	122	-0	-7320	-0	0	0	-7850	1.57	1.57	3.93	8.64	0.18	0.91	0.14	0.84	0.00	0.00	21.6
1B	122	-0	-5892	-0	0	0	-9032	1.57	1.57	3.93	9.42	0.19	0.97	0.11	0.66	0.00	0.00	21.6
1I	122	-0	-8283	-0	0	0	-7054	1.57	1.57	3.93	7.07	0.16	1.00	0.16	1.02	8.56	0.00	11.7
1J	122	-0	-4929	-0	0	0	-9828	1.57	1.57	3.93	10.21	0.19	0.98	0.10	0.54	0.00	0.00	21.6
2	122	-0	-9964	-0	0	0	-12830	1.57	1.57	3.93	13.35	0.23	0.99	0.19	0.99	0.00	0.00	21.6
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 11.78		staffe= 2 d		8 / 11.7		(e armatura base = 4 X 0.79)						
1A	152	-0	-831	0	0	0	-8103	1.57	1.57	3.93	8.64	0.18	0.94	0.02	0.10	0.00	0.00	21.6
1B	152	-0	1032	0	0	0	-8718	1.57	1.57	3.93	9.42	0.19	0.93	0.02	0.12	0.00	0.00	21.6
1I	152	-0	-2086	0	0	0	-7688	1.57	1.57	3.93	7.85	0.17	0.98	0.04	0.25	0.00	0.00	21.6
1J	152	-0	2287	0	0	0	-9132	1.57	1.57	3.93	9.42	0.19	0.98	0.04	0.26	0.00	0.00	21.6
2	152	-0	121	0	0	0	-12793	1.57	1.57	3.93	13.35	0.23	0.99	0.00	0.01	0.00	0.00	21.6

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi di fondazione SLU-SLV

apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 11.78 staffe= 2 d 8 / 21.6 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	182	-0	5407	0	0	0	-8355	1.57	1.57	3.93	8.64	0.18	0.97	0.11	0.62	0.00	0.00	21.6
1B	182	-0	8139	0	0	0	-8404	1.57	1.57	3.93	8.64	0.18	0.98	0.16	0.94	0.00	0.00	21.6
1I	182	-0	3567	0	0	0	-8322	1.57	1.57	3.93	8.64	0.18	0.97	0.07	0.41	0.00	0.00	21.6
1J	182	-0	9979	0	0	0	-8437	1.57	1.57	3.93	8.64	0.18	0.98	0.19	1.15	10.31	0.00	9.7
2	182	-0	10380	0	0	0	-12755	1.57	1.57	3.93	13.35	0.23	0.98	0.20	1.03	10.73	0.00	9.4
apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 11.78 staffe= 2 d 8 / 9.4 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	213	-0	5407	0	0	0	-6711	1.57	1.57	3.93	7.07	0.16	0.95	0.11	0.67	0.00	0.00	21.6
1B	213	-0	8139	0	0	0	-5929	1.57	1.57	3.93	6.28	0.15	0.94	0.16	1.04	8.41	0.00	12.0
1I	213	-0	3567	0	0	0	-7237	1.57	1.57	3.93	7.85	0.17	0.92	0.07	0.42	0.00	0.00	21.6
1J	213	-0	9979	0	0	0	-5403	1.57	1.57	3.93	5.50	0.14	0.97	0.19	1.34	10.31	0.00	9.7
2	213	-0	10380	0	0	0	-9595	1.57	1.57	3.93	10.21	0.19	0.95	0.20	1.13	10.73	0.00	9.4
apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 8.64 staffe= 2 d 8 / 9.4 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	243	-0	13255	0	0	0	-5067	1.57	1.57	3.93	5.50	0.14	0.91	0.26	1.78	13.70	0.00	7.3
1B	243	-0	17285	0	0	0	-5068	1.57	1.57	3.93	5.50	0.14	0.91	0.34	2.32	17.86	0.00	5.6
1I	243	-0	10540	0	0	0	-6153	1.57	1.57	3.93	6.28	0.15	0.97	0.20	1.35	10.89	0.00	9.2
1J	243	-0	20000	0	0	0	-6154	1.57	1.57	3.93	6.28	0.15	0.97	0.39	2.56	20.67	0.00	4.9
2	243	-0	23650	0	0	0	-6441	1.57	1.57	3.93	7.07	0.16	0.91	0.46	2.91	24.44	0.00	4.1
apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 5.50 staffe= 2 d 8 / 4.1 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	274	-0	13255	0	0	0	1798	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.45	0.26	1.83	13.70	0.00	7.3
1B	274	-0	17285	0	0	0	-1038	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.26	0.34	2.38	17.86	0.00	5.6
1I	274	-0	10540	0	0	0	3710	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.92	0.20	1.45	10.89	0.00	9.2
1J	274	-0	20000	0	0	0	-2950	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.73	0.39	2.76	20.67	0.00	4.9
2	274	-0	23650	0	0	-0	748	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.19	0.46	3.26	24.44	0.00	4.1
apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 2.36 staffe= 2 d 8 / 4.1 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	304	-0	13255	0	0	-0	7053	1.57	1.57	7.07	3.93	0.16	1.00	0.26	1.63	13.70	0.00	7.3
1B	304	-0	17285	0	0	-0	2991	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.74	0.34	2.38	17.86	0.00	5.6
1I	304	-0	10540	0	0	0	9790	1.57	1.57	10.21	3.93	0.19	0.97	0.20	1.15	10.89	0.00	9.2
1J	304	-0	20000	0	0	0	254	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.06	0.39	2.76	20.67	0.00	4.9
2	304	-0	23650	0	0	-0	7938	1.57	1.57	8.64	3.93	0.18	0.92	0.46	2.73	24.44	0.00	4.1
apost= --		aant= --		ainf= 8.64 asup= 2.36 staffe= 2 d 8 / 4.1 (e armatura base = 4 X 0.79)														
ASTA NUM. 9		NI 7292		NF 7253		SEZ. Rp		B= 90.0 H= 30.0 (trave di fondazione)										
armatura base = 4 X 0.79		per le armature aggiuntive consultare il tabulato																

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m							Fx, M	Bielle	V, Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	-10273	0	0	-0	204	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.04	0.13	0.94	0.00	0.00	21.4
1B	0	-0	-9027	0	0	-0	-295	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.05	0.12	0.83	0.00	0.00	21.6
1I	0	-0	-11112	0	0	-0	540	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.10	0.14	1.02	11.48	0.00	8.8
1J	0	-0	-8188	0	0	-0	-631	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.11	0.11	0.75	0.00	0.00	21.6
2	0	-0	-15120	0	0	-0	-41	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.01	0.20	1.39	15.62	0.00	6.4
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 6.4 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	13	-0	-10273	0	0	-0	-1115	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.20	0.13	0.94	0.00	0.00	21.4
1B	13	-0	-9027	0	0	-0	-1453	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.26	0.12	0.83	0.00	0.00	21.6
1I	13	-0	-11112	0	0	-0	-886	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.16	0.14	1.02	11.48	0.00	8.8
1J	13	-0	-8188	0	0	-0	-1682	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.30	0.11	0.75	0.00	0.00	21.6
2	13	-0	-15120	0	0	-0	-1981	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.35	0.20	1.39	15.62	0.00	6.4
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 6.4 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	26	-0	-10273	0	0	-0	-2433	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.43	0.13	0.94	0.00	0.00	21.4
1B	26	-0	-9027	0	0	-0	-2612	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.46	0.12	0.83	0.00	0.00	21.6
1I	26	-0	-11112	0	0	-0	-2312	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.41	0.14	1.02	11.48	0.00	8.8
1J	26	-0	-8188	0	0	-0	-2732	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.48	0.11	0.75	0.00	0.00	21.6
2	26	-0	-15120	0	0	-0	-3922	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.69	0.20	1.39	15.62	0.00	6.4
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 6.4 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	39	-0	-3470	0	0	-0	-2878	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.51	0.04	0.32	0.00	0.00	21.6
1B	39	-0	-2852	0	0	-0	-2978	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.53	0.04	0.26	0.00	0.00	21.6
1I	39	-0	-3886	0	0	-0	-2811	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.50	0.05	0.36	0.00	0.00	21.6
1J	39	-0	-2436	0	0	-0	-3045	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.54	0.03	0.22	0.00	0.00	21.6
2	39	-0	-4959	0	0	-0	-4558	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.81	0.06	0.46	0.00	0.00	21.6
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 21.6 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	51	-0	-3470	0	0	-0	-3324	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.59	0.04	0.32	0.00	0.00	21.6
1B	51	-0	3452	0	0	-0	-3344	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.59	0.04	0.32	0.00	0.00	21.6
1I	51	-0	-3886	0	0	-0	-3310	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.59	0.05	0.36	0.00	0.00	21.6
1J	51	-0	3545	0	0	-0	-3358	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.59	0.05	0.33	0.00	0.00	21.6
2	51	-0	5259	-0	0	-0	-5195	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.92	0.07	0.48	0.00	0.00	21.6
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 21.6 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	64	-0	3316	-0	0	-0	-2898	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.51	0.04	0.30	0.00	0.00	21.6
1B	64	-0	3452	-0	0	-0	-2901	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.51	0.04	0.32	0.00	0.00	21.6

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi di fondazione SLU-SLV

1I	64	-0	3223	-0	0	-0	-2896	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.51	0.04	0.30	0.00	0.00	21.6
1J	64	-0	3545	-0	0	-0	-2903	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.51	0.05	0.33	0.00	0.00	21.6
2	64	-0	5259	-0	0	-0	-4520	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.80	0.07	0.48	0.00	0.00	21.6
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		staffe= 2 d		8 / 21.6 (e armatura base = 4 X 0.79)								
1A	77	-0	9942	-0	0	-0	-2473	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.44	0.13	0.91	0.00	0.00	21.6
1B	77	-0	10138	-0	0	-0	-2472	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.44	0.13	0.93	0.00	0.00	21.6
1I	77	-0	9809	-0	0	-0	-2482	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.44	0.13	0.90	0.00	0.00	21.6
1J	77	-0	10271	-0	0	-0	-2482	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.44	0.13	0.94	0.00	0.00	21.4
2	77	-0	15620	-0	0	-0	-3845	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.68	0.20	1.44	16.14	0.00	6.2
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		staffe= 2 d		8 / 6.2 (e armatura base = 4 X 0.79)								
1A	90	-0	9942	-0	0	-0	-1182	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.21	0.13	0.91	0.00	0.00	21.6
1B	90	-0	10138	-0	0	-0	-1171	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.21	0.13	0.93	0.00	0.00	21.6
1I	90	-0	9809	-0	0	-0	-1189	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.21	0.13	0.90	0.00	0.00	21.6
1J	90	-0	10271	-0	0	-0	-1164	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.21	0.13	0.94	0.00	0.00	21.4
2	90	-0	15620	-0	0	-0	-1840	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.33	0.20	1.44	16.14	0.00	6.2
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		staffe= 2 d		8 / 6.2 (e armatura base = 4 X 0.79)								
1A	103	-0	16668	-0	0	0	131	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.02	0.22	1.53	17.22	0.00	5.8
1B	103	-0	17052	-0	0	0	130	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.02	0.22	1.57	17.62	0.00	5.7
1I	103	-0	16410	-0	0	0	155	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.03	0.21	1.51	16.96	0.00	5.9
1J	103	-0	17310	-0	0	0	154	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.03	0.22	1.59	17.89	0.00	5.6
2	103	-0	26200	-0	0	0	165	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.03	0.34	2.41	27.07	0.00	3.7
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		staffe= 2 d		8 / 3.7 (e armatura base = 4 X 0.79)								
1A	116	-0	16668	-0	0	0	2319	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.41	0.22	1.53	17.22	0.00	5.8
1B	116	-0	17052	-0	0	0	2234	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.40	0.22	1.57	17.62	0.00	5.7
1I	116	-0	16410	-0	0	0	2376	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.42	0.21	1.51	16.96	0.00	5.9
1J	116	-0	17310	-0	0	0	2177	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.39	0.22	1.59	17.89	0.00	5.6
2	116	-0	26200	-0	0	0	3527	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.62	0.34	2.41	27.07	0.00	3.7
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		staffe= 2 d		8 / 3.7 (e armatura base = 4 X 0.79)								
1A	128	-0	16668	-0	0	0	4507	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.80	0.22	1.53	17.22	0.00	5.8
1B	128	-0	17052	-0	0	0	4373	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.77	0.22	1.57	17.62	0.00	5.7
1I	128	-0	16410	-0	0	0	4598	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.81	0.21	1.51	16.96	0.00	5.9
1J	128	-0	17310	-0	0	0	4283	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.76	0.22	1.59	17.89	0.00	5.6
2	128	-0	26200	-0	0	0	6890	1.57	1.57	7.07	5.50	0.13	0.96	0.34	2.41	27.07	0.00	3.7
apost= --		aant= --		ainf= 5.50		asup= 3.93		staffe= 2 d		8 / 3.7 (e armatura base = 4 X 0.79)								
ASTA NUM. 10		NI 7253		NF 7211		SEZ. Rp		B= 90.0		H= 30.0		(trave di fondazione)						
armatura base = 4 X 0.79				per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	-14176	0	0	0	4507	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.80	0.18	1.30	14.65	0.00	6.9
1B	0	-0	-14164	0	0	0	4373	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.77	0.18	1.30	14.64	0.00	6.9
1I	0	-0	-14185	0	0	0	4598	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.81	0.18	1.30	14.66	0.00	6.9
1J	0	-0	-14155	0	0	0	4282	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.76	0.18	1.30	14.63	0.00	6.9
2	0	-0	-21910	0	0	0	6890	1.57	1.57	7.07	5.50	0.13	0.96	0.28	2.01	22.64	0.00	4.4
apost= --		aant= --		ainf= 5.50		asup= 3.93		staffe= 2 d		8 / 4.4 (e armatura base = 4 X 0.79)								
1A	13	-0	-14176	0	0	0	2688	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.48	0.18	1.30	14.65	0.00	6.9
1B	13	-0	-14164	0	0	0	2555	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.45	0.18	1.30	14.64	0.00	6.9
1I	13	-0	-14185	0	0	0	2777	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.49	0.18	1.30	14.66	0.00	6.9
1J	13	-0	-14155	0	0	0	2466	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.44	0.18	1.30	14.63	0.00	6.9
2	13	-0	-21910	0	0	0	4078	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.72	0.28	2.01	22.64	0.00	4.4
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		staffe= 2 d		8 / 4.4 (e armatura base = 4 X 0.79)								
1A	26	-0	-14176	0	0	0	868	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.15	0.18	1.30	14.65	0.00	6.9
1B	26	-0	-14164	0	0	0	737	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.13	0.18	1.30	14.64	0.00	6.9
1I	26	-0	-14185	0	0	0	957	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.17	0.18	1.30	14.66	0.00	6.9
1J	26	-0	-14155	0	0	0	649	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.12	0.18	1.30	14.63	0.00	6.9
2	26	-0	-21910	0	0	0	1266	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.22	0.28	2.01	22.64	0.00	4.4
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		staffe= 2 d		8 / 4.4 (e armatura base = 4 X 0.79)								
1A	39	-0	-7186	0	0	-0	-54	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.01	0.09	0.66	0.00	0.00	21.6
1B	39	-0	-7062	0	0	-0	-169	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.03	0.09	0.65	0.00	0.00	21.6
1I	39	-0	-7268	0	0	0	24	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.00	0.09	0.67	0.00	0.00	21.6
1J	39	-0	-6980	0	0	0	-247	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.04	0.09	0.64	0.00	0.00	21.6
2	39	-0	-11040	0	0	-0	-151	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.03	0.14	1.02	11.41	0.00	8.8
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		staffe= 2 d		8 / 8.8 (e armatura base = 4 X 0.79)								
1A	51	-0	-7186	0	0	-0	-976	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.17	0.09	0.66	0.00	0.00	21.6
1B	51	-0	-7062	0	0	-0	-1076	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.19	0.09	0.65	0.00	0.00	21.6
1I	51	-0	-7268	0	0	-0	-909	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.16	0.09	0.67	0.00	0.00	21.6
1J	51	-0	-6980	0	0	-0	-1143	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.20	0.09	0.64	0.00	0.00	21.6
2	51	-0	-11040	0	0	-0	-1567	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.28	0.14	1.02	11.41	0.00	8.8

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi di fondazione SLU-SLV

apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 8.8 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	64	-0	-209	0	0	-0	-1003	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.18	0.00	0.02	0.00	0.00	21.6
1B	64	-0	177	0	0	-0	-1053	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.19	0.00	0.02	0.00	0.00	21.6
1I	64	-0	-468	0	0	-0	-969	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.17	0.01	0.04	0.00	0.00	21.6
1J	64	-0	436	0	0	-0	-1087	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.19	0.01	0.04	0.00	0.00	21.6
2	64	-0	-102	0	0	-0	-1580	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.28	0.00	0.01	0.00	0.00	21.6
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 21.6 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	77	-0	6773	-0	0	-0	-1030	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.18	0.09	0.62	0.00	0.00	21.6
1B	77	-0	7575	-0	0	-0	-1030	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.18	0.10	0.70	0.00	0.00	21.6
1I	77	-0	6233	-0	0	-0	-1030	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.18	0.08	0.57	0.00	0.00	21.6
1J	77	-0	8115	-0	0	-0	-1031	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.18	0.11	0.75	0.00	0.00	21.6
2	77	-0	10930	-0	0	-0	-1593	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.28	0.14	1.01	11.29	0.00	8.9
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 8.9 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	90	-0	6773	-0	0	-0	-161	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.03	0.09	0.62	0.00	0.00	21.6
1B	90	-0	7575	-0	0	-0	-58	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.01	0.10	0.70	0.00	0.00	21.6
1I	90	-0	6233	-0	0	0	-230	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.04	0.08	0.57	0.00	0.00	21.6
1J	90	-0	8115	-0	0	0	11	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.00	0.11	0.75	0.00	0.00	21.6
2	90	-0	10930	-0	0	-0	-190	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.03	0.14	1.01	11.29	0.00	8.9
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 8.9 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	103	-0	13784	-0	0	0	914	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.16	0.18	1.27	14.24	0.00	7.1
1B	103	-0	15156	-0	0	0	914	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.16	0.20	1.39	15.66	0.00	6.4
1I	103	-0	12860	-0	0	0	1052	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.19	0.17	1.18	13.29	0.00	7.6
1J	103	-0	16080	-0	0	0	1052	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.19	0.21	1.48	16.62	0.00	6.1
2	103	-0	22090	-0	0	0	1212	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.21	0.29	2.03	22.83	0.00	4.4
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 4.4 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	116	-0	13784	-0	0	0	2859	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.51	0.18	1.27	14.24	0.00	7.1
1B	116	-0	15156	-0	0	0	2478	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.44	0.20	1.39	15.66	0.00	6.4
1I	116	-0	12860	-0	0	0	3116	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.55	0.17	1.18	13.29	0.00	7.6
1J	116	-0	16080	-0	0	0	2221	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.39	0.21	1.48	16.62	0.00	6.1
2	116	-0	22090	-0	0	0	4047	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.72	0.29	2.03	22.83	0.00	4.4
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 4.4 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	128	-0	13784	-0	0	0	4804	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.85	0.18	1.27	14.24	0.00	7.1
1B	128	-0	15156	-0	0	0	4247	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.75	0.20	1.39	15.66	0.00	6.4
1I	128	-0	12860	-0	0	0	5179	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.92	0.17	1.18	13.29	0.00	7.6
1J	128	-0	16080	-0	0	0	3871	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.69	0.21	1.48	16.62	0.00	6.1
2	128	-0	22090	-0	0	0	6882	1.57	1.57	7.07	5.50	0.13	0.96	0.29	2.03	22.83	0.00	4.4
apost= --		aant= --		ainf= 5.50 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 4.4 (e armatura base = 4 X 0.79)														
ASTA NUM. 11		NI 7211		NF 7267 SEZ. Rp B= 90.0 H= 30.0 (trave di fondazione)														
armatura base = 4 X 0.79		per le armature aggiuntive consultare il tabulato																
NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	
	cm		kg			kg*m				cmq			Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	-18817	0	0	0	4804	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.85	0.24	1.73	19.44	0.00	5.2
1B	0	-0	-16463	0	0	0	4246	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.75	0.21	1.51	17.01	0.00	5.9
1I	0	-0	-20404	0	0	0	5179	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.92	0.26	1.88	21.08	0.00	4.8
1J	0	-0	-14876	0	0	0	3871	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.69	0.19	1.37	15.37	0.00	6.5
2	0	-0	-26790	0	0	0	6882	1.57	1.57	7.07	5.50	0.13	0.96	0.35	2.46	27.68	0.00	3.6
apost= --		aant= --		ainf= 5.50 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 3.6 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	14	-0	-18817	0	0	0	2107	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.37	0.24	1.73	19.44	0.00	5.2
1B	14	-0	-16463	0	0	0	1887	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.33	0.21	1.51	17.01	0.00	5.9
1I	14	-0	-20404	0	0	0	2255	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.40	0.26	1.88	21.08	0.00	4.8
1J	14	-0	-14876	0	0	0	1739	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.31	0.19	1.37	15.37	0.00	6.5
2	14	-0	-26790	0	0	0	3042	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.54	0.35	2.46	27.68	0.00	3.6
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 3.6 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	29	-0	-18817	0	0	0	-591	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.10	0.24	1.73	19.44	0.00	5.2
1B	29	-0	-16463	0	0	0	-590	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.10	0.21	1.51	17.01	0.00	5.9
1I	29	-0	-20404	0	0	0	-670	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.12	0.26	1.88	21.08	0.00	4.8
1J	29	-0	-14876	0	0	0	-670	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.12	0.19	1.37	15.37	0.00	6.5
2	29	-0	-26790	0	0	-0	-798	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.14	0.35	2.46	27.68	0.00	3.6
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 3.6 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	43	-0	-10076	0	0	-0	-1720	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.30	0.13	0.93	0.00	0.00	21.6
1B	43	-0	-8701	0	0	-0	-2035	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.36	0.11	0.80	0.00	0.00	21.6
1I	43	-0	-11002	0	0	-0	-1508	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.27	0.14	1.01	11.37	0.00	8.8
1J	43	-0	-7774	0	0	-0	-2247	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.40	0.10	0.71	0.00	0.00	21.6
2	43	-0	-14230	0	0	-0	-2838	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.50	0.18	1.31	14.70	0.00	6.8
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 6.8 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	57	-0	-10076	0	0	-0	-2967	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.53	0.13	0.93	0.00	0.00	21.6
1B	57	-0	-8701	0	0	-0	-3479	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.62	0.11	0.80	0.00	0.00	21.6

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi di fondazione SLU-SLV

1I	57	-0	-11002	0	0	-0	-2622	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.46	0.14	1.01	11.37	0.00	8.8
1J	57	-0	-7774	0	0	-0	-3824	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.68	0.10	0.71	0.00	0.00	21.6
2	57	-0	-14230	0	0	-0	-4879	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.86	0.18	1.31	14.70	0.00	6.8
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		staffe= 2 d		8 / 6.8 (e armatura base = 4 X 0.79)								
1A	72	-0	-1228	0	0	-0	-3112	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.55	0.02	0.11	0.00	0.00	21.6
1B	72	-0	-1010	0	0	-0	-3655	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.65	0.01	0.09	0.00	0.00	21.6
1I	72	-0	-1376	0	0	-0	-2746	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.49	0.02	0.13	0.00	0.00	21.6
1J	72	-0	-862	0	0	-0	-4021	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.71	0.01	0.08	0.00	0.00	21.6
2	72	-0	-1688	0	0	-0	-5121	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.91	0.02	0.16	0.00	0.00	21.6
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		staffe= 2 d		8 / 21.6 (e armatura base = 4 X 0.79)								
1A	86	-0	6680	-0	0	-0	-3257	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.58	0.09	0.61	0.00	0.00	21.6
1B	86	-0	7807	-0	0	-0	-3831	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.68	0.10	0.72	0.00	0.00	21.6
1I	86	-0	5920	-0	0	-0	-2870	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.51	0.08	0.54	0.00	0.00	21.6
1J	86	-0	8566	-0	0	-0	-4218	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.75	0.11	0.79	0.00	0.00	21.6
2	86	-0	10970	-0	0	-0	-5363	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.95	0.14	1.01	11.34	0.00	8.9
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		staffe= 2 d		8 / 8.9 (e armatura base = 4 X 0.79)								
1A	100	-0	6680	-0	0	-0	-2299	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.41	0.09	0.61	0.00	0.00	21.6
1B	100	-0	7807	-0	0	-0	-2712	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.48	0.10	0.72	0.00	0.00	21.6
1I	100	-0	5920	-0	0	-0	-2021	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.36	0.08	0.54	0.00	0.00	21.6
1J	100	-0	8566	-0	0	-0	-2991	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.53	0.11	0.79	0.00	0.00	21.6
2	100	-0	10970	-0	0	-0	-3790	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.67	0.14	1.01	11.34	0.00	8.9
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		staffe= 2 d		8 / 8.9 (e armatura base = 4 X 0.79)								
1A	115	-0	14442	-0	0	-0	-1342	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.24	0.19	1.33	14.92	0.00	6.7
1B	115	-0	17118	-0	0	-0	-1593	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.28	0.22	1.57	17.69	0.00	5.7
1I	115	-0	12639	-0	0	-0	-1172	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.21	0.16	1.16	13.06	0.00	7.7
1J	115	-0	18921	-0	0	-0	-1763	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.31	0.25	1.74	19.55	0.00	5.1
2	115	-0	23850	-0	0	-0	-2219	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.39	0.31	2.19	24.64	0.00	4.1
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		staffe= 2 d		8 / 4.1 (e armatura base = 4 X 0.79)								
1A	129	-0	14442	-0	0	0	729	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.13	0.19	1.33	14.92	0.00	6.7
1B	129	-0	17118	-0	0	0	861	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.15	0.22	1.57	17.69	0.00	5.7
1I	129	-0	12639	-0	0	0	640	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.11	0.16	1.16	13.06	0.00	7.7
1J	129	-0	18921	-0	0	0	950	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.17	0.25	1.74	19.55	0.00	5.1
2	129	-0	23850	-0	0	0	1200	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.21	0.31	2.19	24.64	0.00	4.1
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		staffe= 2 d		8 / 4.1 (e armatura base = 4 X 0.79)								
1A	143	-0	14442	-0	0	0	2799	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.50	0.19	1.33	14.92	0.00	6.7
1B	143	-0	17118	-0	0	0	3314	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.59	0.22	1.57	17.69	0.00	5.7
1I	143	-0	12639	-0	0	0	2451	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.43	0.16	1.16	13.06	0.00	7.7
1J	143	-0	18921	-0	0	0	3662	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.65	0.25	1.74	19.55	0.00	5.1
2	143	-0	23850	-0	0	0	4618	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.82	0.31	2.19	24.64	0.00	4.1
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		staffe= 2 d		8 / 4.1 (e armatura base = 4 X 0.79)								
ASTA NUM. 12		NI 7267		NF 7254		SEZ. Rp		B= 90.0		H= 30.0 (trave di fondazione)								
armatura base = 4 X 0.79				per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice resistenza		aswta	aswto	PASSO	
	--	-----			-----			-----			-----			-----			-----	
	cm	kg			kg*m			cmq						Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm

1A	0	-0	-13535	0	0	0	3315	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.59	0.18	1.24	13.99	0.00	7.2
1B	0	-0	-11145	0	0	0	2799	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.50	0.14	1.02	11.52	0.00	8.7
1I	0	-0	-15147	0	0	0	3662	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.65	0.20	1.39	15.65	0.00	6.4
1J	0	-0	-9533	0	0	0	2452	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.43	0.12	0.88	0.00	0.00	21.6
2	0	-0	-18580	0	0	0	4619	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.82	0.24	1.71	19.20	0.00	5.2
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		staffe= 2 d		8 / 5.2 (e armatura base = 4 X 0.79)								
1A	5	-0	-13535	0	0	0	2584	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.46	0.18	1.24	13.99	0.00	7.2
1B	5	-0	-11145	0	0	0	2197	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.39	0.14	1.02	11.52	0.00	8.7
1I	5	-0	-15147	0	0	0	2844	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.50	0.20	1.39	15.65	0.00	6.4
1J	5	-0	-9533	0	0	0	1937	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.34	0.12	0.88	0.00	0.00	21.6
2	5	-0	-18580	0	0	0	3616	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.64	0.24	1.71	19.20	0.00	5.2
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		staffe= 2 d		8 / 5.2 (e armatura base = 4 X 0.79)								
1A	11	-0	-13535	0	0	0	1854	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.33	0.18	1.24	13.99	0.00	7.2
1B	11	-0	-11145	0	0	0	1596	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.28	0.14	1.02	11.52	0.00	8.7
1I	11	-0	-15147	0	0	0	2027	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.36	0.20	1.39	15.65	0.00	6.4
1J	11	-0	-9533	0	0	0	1423	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.25	0.12	0.88	0.00	0.00	21.6
2	11	-0	-18580	0	0	0	2612	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.46	0.24	1.71	19.20	0.00	5.2
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		staffe= 2 d		8 / 5.2 (e armatura base = 4 X 0.79)								
1A	16	-0	-9868	0	0	0	1321	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.23	0.13	0.91	0.00	0.00	21.6
1B	16	-0	-8168	0	0	0	1155	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.20	0.11	0.75	0.00	0.00	21.6
1I	16	-0	-11014	0	0	0	1432	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.25	0.14	1.01	11.38	0.00	8.8
1J	16	-0	-7022	0	0	0	1044	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.18	0.09	0.65	0.00	0.00	21.6
2	16	-0	-13590	0	0	0	1878	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.33	0.18	1.25	14.04	0.00	7.2

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi di fondazione SLU-SLV

apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 7.2 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	22	-0	-9868	0	0	0	788	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.14	0.13	0.91	0.00	0.00	21.6
1B	22	-0	-8168	0	0	0	714	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.13	0.11	0.75	0.00	0.00	21.6
1I	22	-0	-11014	0	0	0	838	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.15	0.14	1.01	11.38	0.00	8.8
1J	22	-0	-7022	0	0	0	665	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.12	0.09	0.65	0.00	0.00	21.6
2	22	-0	-13590	0	0	0	1144	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.20	0.18	1.25	14.04	0.00	7.2
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 7.2 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	27	-0	-6171	0	0	0	455	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.08	0.08	0.57	0.00	0.00	21.6
1B	27	-0	-5189	0	0	0	434	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.08	0.07	0.48	0.00	0.00	21.6
1I	27	-0	-6833	0	0	0	468	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.08	0.09	0.63	0.00	0.00	21.6
1J	27	-0	-4527	0	0	0	420	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.07	0.06	0.42	0.00	0.00	21.6
2	27	-0	-8576	0	0	0	681	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.12	0.11	0.79	0.00	0.00	21.6
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 21.6 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	32	-0	-6171	0	0	0	154	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.03	0.08	0.57	0.00	0.00	21.6
1B	32	-0	-5189	0	0	0	154	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.03	0.07	0.48	0.00	0.00	21.6
1I	32	-0	-6833	0	0	0	176	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.03	0.09	0.63	0.00	0.00	21.6
1J	32	-0	-4527	0	0	0	176	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.03	0.06	0.42	0.00	0.00	21.6
2	32	-0	-8576	0	0	0	218	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.04	0.11	0.79	0.00	0.00	21.6
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 21.6 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	38	-0	-2442	0	0	0	35	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.01	0.03	0.22	0.00	0.00	21.6
1B	38	-0	-2206	0	0	0	-11	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.00	0.03	0.20	0.00	0.00	21.6
1I	38	-0	-2602	0	0	0	65	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.01	0.03	0.24	0.00	0.00	21.6
1J	38	-0	-2046	0	0	0	-41	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.01	0.03	0.19	0.00	0.00	21.6
2	38	-0	-3539	0	0	0	27	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.00	0.05	0.33	0.00	0.00	21.6
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 21.6 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	43	-0	-2442	0	0	-0	-84	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.01	0.03	0.22	0.00	0.00	21.6
1B	43	-0	-2206	0	0	-0	-143	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.03	0.03	0.20	0.00	0.00	21.6
1I	43	-0	-2602	0	0	0	-45	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.01	0.03	0.24	0.00	0.00	21.6
1J	43	-0	-2046	0	0	0	-182	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.03	0.03	0.19	0.00	0.00	21.6
2	43	-0	-3539	0	0	-0	-164	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.03	0.05	0.33	0.00	0.00	21.6
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 21.6 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	49	-0	783	-0	0	-0	-42	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.01	0.01	0.07	0.00	0.00	21.6
1B	49	-0	1321	-0	0	-0	-71	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.01	0.02	0.12	0.00	0.00	21.6
1I	49	-0	421	-0	0	-0	-23	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.00	0.01	0.04	0.00	0.00	21.6
1J	49	-0	1683	-0	0	-0	-91	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.02	0.02	0.15	0.00	0.00	21.6
2	49	-0	1521	-0	0	-0	-82	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.01	0.02	0.14	0.00	0.00	21.6
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 21.6 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	54	-0	783	-0	0	-0	0	1.57	1.57	5.50	5.50	0.05	0.00	0.01	0.07	0.00	0.00	21.6
1B	54	-0	1321	-0	0	-0	0	1.57	1.57	5.50	5.50	0.06	0.00	0.02	0.12	0.00	0.00	21.6
1I	54	-0	421	-0	0	-0	0	1.57	1.57	5.50	5.50	0.05	0.00	0.01	0.04	0.00	0.00	21.6
1J	54	-0	1683	-0	0	-0	0	1.57	1.57	5.50	5.50	0.06	0.00	0.02	0.15	0.00	0.00	21.6
2	54	-0	1521	-0	0	-0	0	1.57	1.57	5.50	5.50	0.07	0.00	0.02	0.14	0.00	0.00	21.6
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 21.6 (e armatura base = 4 X 0.79)														
ASTA NUM. 13		NI 17700		NF 2200 SEZ. Rp B= 80.0 H= 30.0 (trave di fondazione)														
armatura base = 4 X 0.79				per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	-4825	-0	0	0	0	1.57	1.57	5.50	5.50	0.00	0.00	0.07	0.50	0.00	0.00	21.6
1B	0	-0	-4179	-0	0	0	0	1.57	1.57	5.50	5.50	0.00	0.00	0.06	0.43	0.00	0.00	21.6
1I	0	-0	-5575	-0	0	0	0	1.57	1.57	5.50	5.50	0.00	0.00	0.08	0.58	0.00	0.00	21.6
1J	0	-0	-3429	-0	0	0	0	1.57	1.57	5.50	5.50	0.00	0.00	0.05	0.35	0.00	0.00	21.6
2	0	-0	-6043	-0	0	0	0	1.57	1.57	5.50	5.50	0.00	0.00	0.09	0.63	0.00	0.00	21.6
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 21.6 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	12	-0	-4825	-0	0	0	-511	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.09	0.07	0.50	0.00	0.00	21.6
1B	12	-0	-4179	-0	0	0	-590	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.11	0.06	0.43	0.00	0.00	21.6
1I	12	-0	-5575	-0	0	0	-420	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.07	0.08	0.58	0.00	0.00	21.6
1J	12	-0	-3429	-0	0	0	-682	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.12	0.05	0.35	0.00	0.00	21.6
2	12	-0	-6043	-0	0	0	-739	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.13	0.09	0.63	0.00	0.00	21.6
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 21.6 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	24	-0	-4825	-0	0	0	-1023	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.18	0.07	0.50	0.00	0.00	21.6
1B	24	-0	-4179	-0	0	0	-1181	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.21	0.06	0.43	0.00	0.00	21.6
1I	24	-0	-5575	-0	0	0	-840	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.15	0.08	0.58	0.00	0.00	21.6
1J	24	-0	-3429	-0	0	0	-1364	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.24	0.05	0.35	0.00	0.00	21.6
2	24	-0	-6043	-0	0	0	-1479	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.26	0.09	0.63	0.00	0.00	21.6
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 21.6 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	37	-0	-1838	-0	0	0	-1221	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.22	0.03	0.19	0.00	0.00	21.6
1B	37	-0	-1620	-0	0	0	-1406	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.25	0.02	0.17	0.00	0.00	21.6

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi di fondazione SLU-SLV

1I	37	-0	-2089	-0	0	0	-1007	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.18	0.03	0.22	0.00	0.00	21.6
1J	37	-0	-1369	-0	0	0	-1620	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.29	0.02	0.14	0.00	0.00	21.6
2	37	-0	-2370	-0	0	0	-1769	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.31	0.03	0.25	0.00	0.00	21.6
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 21.6 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	49	-0	-1838	-0	0	0	-1419	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.25	0.03	0.19	0.00	0.00	21.6
1B	49	-0	-1620	-0	0	0	-1631	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.29	0.02	0.17	0.00	0.00	21.6
1I	49	-0	-2089	0	0	0	-1175	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.21	0.03	0.22	0.00	0.00	21.6
1J	49	-0	-1593	0	0	0	-1875	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.33	0.02	0.16	0.00	0.00	21.6
2	49	-0	-2370	-0	0	0	-2059	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.37	0.03	0.25	0.00	0.00	21.6
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 21.6 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	61	-0	1164	0	0	0	-1277	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.23	0.02	0.12	0.00	0.00	21.6
1B	61	-0	1362	0	0	0	-1464	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.26	0.02	0.14	0.00	0.00	21.6
1I	61	-0	933	0	0	0	-1060	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.19	0.01	0.10	0.00	0.00	21.6
1J	61	-0	1593	0	0	0	-1680	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.30	0.02	0.16	0.00	0.00	21.6
2	61	-0	1687	0	0	0	-1852	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.33	0.02	0.17	0.00	0.00	21.6
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 21.6 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	73	-0	4196	0	0	0	-1134	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.20	0.06	0.43	0.00	0.00	21.6
1B	73	-0	4800	0	0	0	-1297	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.23	0.07	0.50	0.00	0.00	21.6
1I	73	-0	3496	0	0	0	-946	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.17	0.05	0.36	0.00	0.00	21.6
1J	73	-0	5500	0	0	0	-1486	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.26	0.08	0.57	0.00	0.00	21.6
2	73	-0	6160	0	0	0	-1646	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.29	0.09	0.64	0.00	0.00	21.6
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 21.6 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	86	-0	4196	0	0	0	-620	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.11	0.06	0.43	0.00	0.00	21.6
1B	86	-0	4800	0	0	0	-709	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.13	0.07	0.50	0.00	0.00	21.6
1I	86	-0	3496	0	0	0	-518	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.09	0.05	0.36	0.00	0.00	21.6
1J	86	-0	5500	0	0	0	-812	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.14	0.08	0.57	0.00	0.00	21.6
2	86	-0	6160	0	0	0	-892	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.16	0.09	0.64	0.00	0.00	21.6
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 21.6 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	98	-0	7495	0	0	-0	-107	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.02	0.11	0.78	0.00	0.00	21.6
1B	98	-0	8497	0	0	-0	-122	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.02	0.12	0.88	0.00	0.00	21.6
1I	98	-0	6334	0	0	0	-90	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.02	0.09	0.66	0.00	0.00	21.6
1J	98	-0	9658	0	0	0	-139	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.02	0.14	1.00	0.00	0.00	21.6
2	98	-0	11070	0	0	-0	-139	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.02	0.16	1.15	11.44	0.00	8.8
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 8.8 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	110	-0	7495	0	0	-0	809	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.14	0.11	0.78	0.00	0.00	21.6
1B	110	-0	8497	0	0	-0	917	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.16	0.12	0.88	0.00	0.00	21.6
1I	110	-0	6334	0	0	-0	685	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.12	0.09	0.66	0.00	0.00	21.6
1J	110	-0	9658	0	0	-0	1042	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.19	0.14	1.00	0.00	0.00	21.6
2	110	-0	11070	0	0	-0	1216	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.22	0.16	1.15	11.44	0.00	8.8
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 8.8 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	122	-0	7495	0	0	-0	1726	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.31	0.11	0.78	0.00	0.00	21.6
1B	122	-0	8497	0	0	-0	1957	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.35	0.12	0.88	0.00	0.00	21.6
1I	122	-0	6334	0	0	-0	1459	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.26	0.09	0.66	0.00	0.00	21.6
1J	122	-0	9658	0	0	-0	2223	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.40	0.14	1.00	0.00	0.00	21.6
2	122	-0	11070	0	0	-0	2570	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.46	0.16	1.15	11.44	0.00	8.8

apost= -- aant= -- ainf= 3.93 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 8.8 (e armatura base = 4 X 0.79)

ASTA NUM. 14 NI 2200 NF 2038 SEZ. Rp B= 80.0 H= 30.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 0.79 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	-7605	-0	0	-0	1956	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.35	0.11	0.79	0.00	0.00	21.6
1B	0	-0	-6809	-0	0	-0	1726	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.31	0.10	0.70	0.00	0.00	21.6
1I	0	-0	-8527	-0	0	-0	2223	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.40	0.12	0.88	0.00	0.00	21.6
1J	0	-0	-5887	-0	0	-0	1459	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.26	0.09	0.61	0.00	0.00	21.6
2	0	-0	-10270	-0	0	-0	2570	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.46	0.15	1.06	10.61	0.00	9.5
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 9.5 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	12	-0	-7605	-0	0	-0	1026	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.18	0.11	0.79	0.00	0.00	21.6
1B	12	-0	-6809	-0	0	-0	893	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.16	0.10	0.70	0.00	0.00	21.6
1I	12	-0	-8527	-0	0	-0	1180	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.21	0.12	0.88	0.00	0.00	21.6
1J	12	-0	-5887	-0	0	-0	739	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.13	0.09	0.61	0.00	0.00	21.6
2	12	-0	-10270	-0	0	-0	1314	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.23	0.15	1.06	10.61	0.00	9.5
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 9.5 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	24	-0	-7605	-0	0	-0	95	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.02	0.11	0.79	0.00	0.00	21.6
1B	24	-0	-6809	-0	0	-0	60	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.01	0.10	0.70	0.00	0.00	21.6
1I	24	-0	-8527	-0	0	-0	137	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.02	0.12	0.88	0.00	0.00	21.6
1J	24	-0	-5887	-0	0	-0	18	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.00	0.09	0.61	0.00	0.00	21.6
2	24	-0	-10270	-0	0	-0	57	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.01	0.15	1.06	10.61	0.00	9.5

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi di fondazione SLU-SLV

apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 9.5 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	37	-0	-3422	-0	0	0	-324	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.06	0.05	0.35	0.00	0.00	21.6
1B	37	-0	-3004	-0	0	0	-308	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.05	0.04	0.31	0.00	0.00	21.6
1I	37	-0	-3905	-0	0	0	-341	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.06	0.06	0.40	0.00	0.00	21.6
1J	37	-0	-2521	-0	0	0	-290	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.05	0.04	0.26	0.00	0.00	21.6
2	37	-0	-4511	-0	0	0	-494	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.09	0.07	0.47	0.00	0.00	21.6
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 21.6 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	49	-0	-3422	-0	0	0	-742	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.13	0.05	0.35	0.00	0.00	21.6
1B	49	-0	-3004	-0	0	0	-742	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.13	0.04	0.31	0.00	0.00	21.6
1I	49	-0	-3905	-0	0	0	-819	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.15	0.06	0.40	0.00	0.00	21.6
1J	49	-0	-2521	-0	0	0	-819	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.15	0.04	0.26	0.00	0.00	21.6
2	49	-0	-4511	-0	0	0	-1046	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.19	0.07	0.47	0.00	0.00	21.6
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 21.6 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	61	-0	989	0	0	0	-549	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.10	0.01	0.10	0.00	0.00	21.6
1B	61	-0	1039	0	0	0	-621	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.11	0.02	0.11	0.00	0.00	21.6
1I	61	-0	930	0	0	0	-465	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.08	0.01	0.10	0.00	0.00	21.6
1J	61	-0	1098	0	0	0	-705	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.13	0.02	0.11	0.00	0.00	21.6
2	61	-0	1647	0	0	0	-845	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.15	0.02	0.17	0.00	0.00	21.6
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 21.6 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	73	-0	5333	0	0	0	-422	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.08	0.08	0.55	0.00	0.00	21.6
1B	73	-0	5637	0	0	0	-500	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.09	0.08	0.58	0.00	0.00	21.6
1I	73	-0	4979	0	0	0	-330	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.06	0.07	0.52	0.00	0.00	21.6
1J	73	-0	5991	0	0	0	-592	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.11	0.09	0.62	0.00	0.00	21.6
2	73	-0	8224	0	0	0	-644	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.11	0.12	0.85	0.00	0.00	21.6
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 21.6 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	86	-0	5333	0	0	-0	231	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.04	0.08	0.55	0.00	0.00	21.6
1B	86	-0	5637	0	0	-0	189	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.03	0.08	0.58	0.00	0.00	21.6
1I	86	-0	4979	0	0	-0	279	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.05	0.07	0.52	0.00	0.00	21.6
1J	86	-0	5991	0	0	-0	141	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.03	0.09	0.62	0.00	0.00	21.6
2	86	-0	8224	0	0	-0	363	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.06	0.12	0.85	0.00	0.00	21.6
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 21.6 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	98	-0	9885	0	0	-0	883	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.16	0.14	1.02	10.21	0.00	9.8
1B	98	-0	10535	0	0	-0	879	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.16	0.15	1.09	10.89	0.00	9.2
1I	98	-0	9130	0	0	-0	888	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.16	0.13	0.94	0.00	0.00	21.6
1J	98	-0	11290	0	0	-0	874	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.16	0.16	1.17	11.67	0.00	8.6
2	98	-0	15230	0	0	-0	1369	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.24	0.22	1.58	15.74	0.00	6.4
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 6.4 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	110	-0	9885	0	0	-0	2093	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.37	0.14	1.02	10.21	0.00	9.8
1B	110	-0	10535	0	0	-0	2168	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.39	0.15	1.09	10.89	0.00	9.2
1I	110	-0	9130	0	0	-0	2005	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.36	0.13	0.94	0.00	0.00	21.6
1J	110	-0	11290	0	0	-0	2255	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.40	0.16	1.17	11.67	0.00	8.6
2	110	-0	15230	0	0	-0	3232	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.58	0.22	1.58	15.74	0.00	6.4
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 6.4 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	122	-0	9885	0	0	-0	3302	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.59	0.14	1.02	10.21	0.00	9.8
1B	122	-0	10535	0	0	-0	3457	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.62	0.15	1.09	10.89	0.00	9.2
1I	122	-0	9130	0	0	-0	3122	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.56	0.13	0.94	0.00	0.00	21.6
1J	122	-0	11290	0	0	-0	3636	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.65	0.16	1.17	11.67	0.00	8.6
2	122	-0	15230	0	0	-0	5095	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.91	0.22	1.58	15.74	0.00	6.4

apost= -- aant= -- ainf= 3.93 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 6.4 (e armatura base = 4 X 0.79)

ASTA NUM. 15 NI 2038 NF 17701 SEZ. Rp B= 80.0 H= 30.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 0.79 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x -- cm	Fx ----- kg	Fy ----- kg	Fz ----- kg	Mx ----- kg*m	My ----- kg*m	Mz ----- kg*m	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice resistenza			aswta ----- cmq/m	aswto ----- cmq/m	PASSO ----- cm
													Fx,M	Bielle	V,Mx			
1A	0	-0	-13835	-0	0	-0	3458	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.62	0.20	1.43	14.30	0.00	7.0
1B	0	-0	-13045	-0	0	-0	3302	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.59	0.19	1.35	13.48	0.00	7.5
1I	0	-0	-14751	-0	0	-0	3637	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.65	0.22	1.53	15.24	0.00	6.6
1J	0	-0	-12129	-0	0	-0	3123	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.56	0.18	1.25	12.53	0.00	8.0
2	0	-0	-20320	-0	0	-0	5096	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.91	0.30	2.10	21.00	0.00	4.8
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 4.8 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	12	-0	-13835	-0	0	-0	1765	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.31	0.20	1.43	14.30	0.00	7.0
1B	12	-0	-13045	-0	0	-0	1707	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.30	0.19	1.35	13.48	0.00	7.5
1I	12	-0	-14751	-0	0	-0	1833	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.33	0.22	1.53	15.24	0.00	6.6
1J	12	-0	-12129	-0	0	-0	1639	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.29	0.18	1.25	12.53	0.00	8.0
2	12	-0	-20320	-0	0	-0	2610	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.46	0.30	2.10	21.00	0.00	4.8
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 4.8 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	24	-0	-13835	-0	0	-0	111	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.02	0.20	1.43	14.30	0.00	7.0
1B	24	-0	-13045	-0	0	-0	111	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.02	0.19	1.35	13.48	0.00	7.5

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi di fondazione SLU-SLV

1I	24	-0	-14751	-0	0	-0	155	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.03	0.22	1.53	15.24	0.00	6.6
1J	24	-0	-12129	-0	0	-0	155	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.03	0.18	1.25	12.53	0.00	8.0
2	24	-0	-20320	-0	0	-0	126	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.02	0.30	2.10	21.00	0.00	4.8
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		staffe= 2 d		8 / 4.8		(e armatura base = 4 X 0.79)						
1A	37	-0	-8524	-0	0	0	-875	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.16	0.12	0.88	0.00	0.00	21.6
1B	37	-0	-8058	-0	0	0	-970	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.17	0.12	0.83	0.00	0.00	21.6
1I	37	-0	-9063	-0	0	0	-765	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.14	0.13	0.94	0.00	0.00	21.6
1J	37	-0	-7519	-0	0	0	-1080	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.19	0.11	0.78	0.00	0.00	21.6
2	37	-0	-12570	-0	0	0	-1412	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.25	0.18	1.30	12.99	0.00	7.7
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		staffe= 2 d		8 / 7.7		(e armatura base = 4 X 0.79)						
1A	49	-0	-8524	-0	0	0	-1861	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.33	0.12	0.88	0.00	0.00	21.6
1B	49	-0	-8058	-0	0	0	-2013	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.36	0.12	0.83	0.00	0.00	21.6
1I	49	-0	-9063	-0	0	0	-1685	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.30	0.13	0.94	0.00	0.00	21.6
1J	49	-0	-7519	-0	0	0	-2189	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.39	0.11	0.78	0.00	0.00	21.6
2	49	-0	-12570	-0	0	0	-2951	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.53	0.18	1.30	12.99	0.00	7.7
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		staffe= 2 d		8 / 7.7		(e armatura base = 4 X 0.79)						
1A	61	-0	-3033	-0	0	0	-2213	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.39	0.04	0.31	0.00	0.00	21.6
1B	61	-0	-2881	-0	0	0	-2384	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.42	0.04	0.30	0.00	0.00	21.6
1I	61	-0	-3211	-0	0	0	-2015	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.36	0.05	0.33	0.00	0.00	21.6
1J	61	-0	-2703	-0	0	0	-2582	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.46	0.04	0.28	0.00	0.00	21.6
2	61	-0	-4502	-0	0	0	-3502	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.62	0.07	0.47	0.00	0.00	21.6
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		staffe= 2 d		8 / 21.6		(e armatura base = 4 X 0.79)						
1A	73	-0	-3033	-0	0	0	-2566	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.46	0.04	0.31	0.00	0.00	21.6
1B	73	-0	-2881	-0	0	0	-2756	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.49	0.04	0.30	0.00	0.00	21.6
1I	73	-0	-3211	0	0	0	-2347	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.42	0.05	0.33	0.00	0.00	21.6
1J	73	-0	2842	0	0	0	-2975	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.53	0.04	0.29	0.00	0.00	21.6
2	73	-0	-4502	-0	0	0	-4052	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.72	0.07	0.47	0.00	0.00	21.6
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		staffe= 2 d		8 / 21.6		(e armatura base = 4 X 0.79)						
1A	86	-0	2517	0	0	0	-2258	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.40	0.04	0.26	0.00	0.00	21.6
1B	86	-0	2667	0	0	0	-2430	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.43	0.04	0.28	0.00	0.00	21.6
1I	86	-0	2342	0	0	0	-2060	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.37	0.03	0.24	0.00	0.00	21.6
1J	86	-0	2842	0	0	0	-2628	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.47	0.04	0.29	0.00	0.00	21.6
2	86	-0	3941	0	0	0	-3570	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.64	0.06	0.41	0.00	0.00	21.6
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		staffe= 2 d		8 / 21.6		(e armatura base = 4 X 0.79)						
1A	98	-0	8173	0	0	0	-1951	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.35	0.12	0.85	0.00	0.00	21.6
1B	98	-0	8621	0	0	0	-2103	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.37	0.13	0.89	0.00	0.00	21.6
1I	98	-0	7654	0	0	0	-1774	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.32	0.11	0.79	0.00	0.00	21.6
1J	98	-0	9140	0	0	0	-2280	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.41	0.13	0.95	0.00	0.00	21.6
2	98	-0	12820	0	0	0	-3088	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.55	0.19	1.33	13.25	0.00	7.6
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		staffe= 2 d		8 / 7.6		(e armatura base = 4 X 0.79)						
1A	110	-0	8173	0	0	0	-951	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.17	0.12	0.85	0.00	0.00	21.6
1B	110	-0	8621	0	0	0	-1049	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.19	0.13	0.89	0.00	0.00	21.6
1I	110	-0	7654	0	0	0	-837	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.15	0.11	0.79	0.00	0.00	21.6
1J	110	-0	9140	0	0	0	-1162	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.21	0.13	0.95	0.00	0.00	21.6
2	110	-0	12820	0	0	0	-1520	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.27	0.19	1.33	13.25	0.00	7.6
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		staffe= 2 d		8 / 7.6		(e armatura base = 4 X 0.79)						
1A	122	-0	8173	0	0	0	49	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.01	0.12	0.85	0.00	0.00	21.6
1B	122	-0	8621	0	0	0	6	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.00	0.13	0.89	0.00	0.00	21.6
1I	122	-0	7654	0	0	0	99	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.02	0.11	0.79	0.00	0.00	21.6
1J	122	-0	9140	0	0	0	-44	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.01	0.13	0.95	0.00	0.00	21.6
2	122	-0	12820	0	0	0	49	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.01	0.19	1.33	13.25	0.00	7.6
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		staffe= 2 d		8 / 7.6		(e armatura base = 4 X 0.79)						
ASTA NUM. 16		NI 17699		NF 2218		SEZ. Rp		B= 80.0		H= 30.0		(trave di fondazione)						
armatura base = 4 X 0.79				per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	-4080	-0	0	0	0	1.57	1.57	5.50	5.50	0.00	0.00	0.06	0.42	0.00	0.00	21.6
1B	0	-0	-3436	-0	0	0	0	1.57	1.57	5.50	5.50	0.00	0.00	0.05	0.36	0.00	0.00	21.6
1I	0	-0	-4827	-0	0	0	0	1.57	1.57	5.50	5.50	0.00	0.00	0.07	0.50	0.00	0.00	21.6
1J	0	-0	-2689	-0	0	0	0	1.57	1.57	5.50	5.50	0.00	0.00	0.04	0.28	0.00	0.00	21.6
2	0	-0	-4812	-0	0	0	0	1.57	1.57	5.50	5.50	0.00	0.00	0.07	0.50	0.00	0.00	21.6
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		staffe= 2 d		8 / 21.6		(e armatura base = 4 X 0.79)						
1A	12	-0	-4080	-0	0	0	-420	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.07	0.06	0.42	0.00	0.00	21.6
1B	12	-0	-3436	-0	0	0	-499	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.09	0.05	0.36	0.00	0.00	21.6
1I	12	-0	-4827	-0	0	0	-329	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.06	0.07	0.50	0.00	0.00	21.6
1J	12	-0	-2689	-0	0	0	-591	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.11	0.04	0.28	0.00	0.00	21.6
2	12	-0	-4812	-0	0	0	-589	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.10	0.07	0.50	0.00	0.00	21.6

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi di fondazione SLU-SLV

apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 21.6 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	24	-0	-4080	-0	0	0	-841	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.15	0.06	0.42	0.00	0.00	21.6
1B	24	-0	-3436	-0	0	0	-999	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.18	0.05	0.36	0.00	0.00	21.6
1I	24	-0	-4827	-0	0	0	-658	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.12	0.07	0.50	0.00	0.00	21.6
1J	24	-0	-2689	-0	0	0	-1181	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.21	0.04	0.28	0.00	0.00	21.6
2	24	-0	-4812	-0	0	0	-1178	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.21	0.07	0.50	0.00	0.00	21.6
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 21.6 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	37	-0	-1576	-0	0	0	-1007	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.18	0.02	0.16	0.00	0.00	21.6
1B	37	-0	-1360	-0	0	0	-1191	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.21	0.02	0.14	0.00	0.00	21.6
1I	37	-0	-1827	-0	0	0	-794	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.14	0.03	0.19	0.00	0.00	21.6
1J	37	-0	-1109	-0	0	0	-1405	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.25	0.02	0.11	0.00	0.00	21.6
2	37	-0	-1937	-0	0	0	-1415	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.25	0.03	0.20	0.00	0.00	21.6
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 21.6 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	49	-0	-1576	-0	0	0	-1174	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.21	0.02	0.16	0.00	0.00	21.6
1B	49	-0	-1360	-0	0	0	-1384	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.25	0.02	0.14	0.00	0.00	21.6
1I	49	-0	-1827	0	0	0	-930	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.17	0.03	0.19	0.00	0.00	21.6
1J	49	-0	1374	0	0	0	-1628	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.29	0.02	0.14	0.00	0.00	21.6
2	49	-0	-1937	-0	0	0	-1652	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.29	0.03	0.20	0.00	0.00	21.6
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 21.6 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	61	-0	946	0	0	0	-1058	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.19	0.01	0.10	0.00	0.00	21.6
1B	61	-0	1144	0	0	0	-1244	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.22	0.02	0.12	0.00	0.00	21.6
1I	61	-0	716	0	0	0	-842	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.15	0.01	0.07	0.00	0.00	21.6
1J	61	-0	1374	0	0	0	-1460	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.26	0.02	0.14	0.00	0.00	21.6
2	61	-0	1326	0	0	0	-1489	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.26	0.02	0.14	0.00	0.00	21.6
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 21.6 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	73	-0	3497	0	0	0	-942	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.17	0.05	0.36	0.00	0.00	21.6
1B	73	-0	4099	0	0	0	-1104	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.20	0.06	0.42	0.00	0.00	21.6
1I	73	-0	2799	0	0	0	-754	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.13	0.04	0.29	0.00	0.00	21.6
1J	73	-0	4797	0	0	0	-1292	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.23	0.07	0.50	0.00	0.00	21.6
2	73	-0	5000	0	0	0	-1327	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.24	0.07	0.52	0.00	0.00	21.6
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 21.6 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	86	-0	3497	0	0	0	-514	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.09	0.05	0.36	0.00	0.00	21.6
1B	86	-0	4099	0	0	0	-603	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.11	0.06	0.42	0.00	0.00	21.6
1I	86	-0	2799	0	0	0	-412	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.07	0.04	0.29	0.00	0.00	21.6
1J	86	-0	4797	0	0	0	-705	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.13	0.07	0.50	0.00	0.00	21.6
2	86	-0	5000	0	0	0	-715	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.13	0.07	0.52	0.00	0.00	21.6
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 21.6 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	98	-0	6311	0	0	-0	-86	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.02	0.09	0.65	0.00	0.00	21.6
1B	98	-0	7309	0	0	-0	-101	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.02	0.11	0.76	0.00	0.00	21.6
1I	98	-0	5153	0	0	0	-69	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.01	0.08	0.53	0.00	0.00	21.6
1J	98	-0	8467	0	0	0	-118	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.02	0.12	0.88	0.00	0.00	21.6
2	98	-0	9109	0	0	-0	-104	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.02	0.13	0.94	0.00	0.00	21.6
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 21.6 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	110	-0	6311	0	0	-0	686	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.12	0.09	0.65	0.00	0.00	21.6
1B	110	-0	7309	0	0	-0	793	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.14	0.11	0.76	0.00	0.00	21.6
1I	110	-0	5153	0	0	-0	561	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.10	0.08	0.53	0.00	0.00	21.6
1J	110	-0	8467	0	0	-0	918	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.16	0.12	0.88	0.00	0.00	21.6
2	110	-0	9109	0	0	-0	1011	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.18	0.13	0.94	0.00	0.00	21.6
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 21.6 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	122	-0	6311	0	0	-0	1458	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.26	0.09	0.65	0.00	0.00	21.6
1B	122	-0	7309	0	0	-0	1687	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.30	0.11	0.76	0.00	0.00	21.6
1I	122	-0	5153	0	0	-0	1191	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.21	0.08	0.53	0.00	0.00	21.6
1J	122	-0	8467	0	0	-0	1954	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.35	0.12	0.88	0.00	0.00	21.6
2	122	-0	9109	0	0	-0	2125	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.38	0.13	0.94	0.00	0.00	21.6
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 21.6 (e armatura base = 4 X 0.79)														
ASTA NUM. 17		NI 2218		NF 2074 SEZ. Rp B= 80.0 H= 30.0 (trave di fondazione)														
armatura base = 4 X 0.79				per le armature aggiuntive consultare il tabulato														

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m							Fx, M	Bielle	V, Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	-6635	-0	0	-0	1687	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.30	0.10	0.69	0.00	0.00	21.6
1B	0	-0	-5841	-0	0	-0	1457	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.26	0.09	0.60	0.00	0.00	21.6
1I	0	-0	-7555	-0	0	-0	1953	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.35	0.11	0.78	0.00	0.00	21.6
1J	0	-0	-4921	-0	0	-0	1191	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.21	0.07	0.51	0.00	0.00	21.6
2	0	-0	-8661	-0	0	-0	2125	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.38	0.13	0.90	0.00	0.00	21.6
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 21.6 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	12	-0	-6635	-0	0	-0	875	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.16	0.10	0.69	0.00	0.00	21.6
1B	12	-0	-5841	-0	0	-0	743	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.13	0.09	0.60	0.00	0.00	21.6

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi di fondazione SLU-SLV

1I	12	-0	-7555	-0	0	-0	1029	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.18	0.11	0.78	0.00	0.00	21.6
1J	12	-0	-4921	-0	0	-0	589	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.10	0.07	0.51	0.00	0.00	21.6
2	12	-0	-8661	-0	0	-0	1065	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.19	0.13	0.90	0.00	0.00	21.6
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 21.6 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	24	-0	-6635	-0	0	-0	63	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.01	0.10	0.69	0.00	0.00	21.6
1B	24	-0	-5841	-0	0	-0	28	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.01	0.09	0.60	0.00	0.00	21.6
1I	24	-0	-7555	-0	0	-0	104	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.02	0.11	0.78	0.00	0.00	21.6
1J	24	-0	-4921	-0	0	-0	-13	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.00	0.07	0.51	0.00	0.00	21.6
2	24	-0	-8661	-0	0	-0	6	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.00	0.13	0.90	0.00	0.00	21.6
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 21.6 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	37	-0	-2943	-0	0	0	-297	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.05	0.04	0.30	0.00	0.00	21.6
1B	37	-0	-2527	-0	0	0	-281	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.05	0.04	0.26	0.00	0.00	21.6
1I	37	-0	-3425	-0	0	0	-315	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.06	0.05	0.35	0.00	0.00	21.6
1J	37	-0	-2045	-0	0	0	-263	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.05	0.03	0.21	0.00	0.00	21.6
2	37	-0	-3718	-0	0	0	-450	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.08	0.05	0.38	0.00	0.00	21.6
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 21.6 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	49	-0	-2943	-0	0	0	-657	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.12	0.04	0.30	0.00	0.00	21.6
1B	49	-0	-2527	-0	0	0	-657	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.12	0.04	0.26	0.00	0.00	21.6
1I	49	-0	-3425	-0	0	0	-734	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.13	0.05	0.35	0.00	0.00	21.6
1J	49	-0	-2045	-0	0	0	-734	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.13	0.03	0.21	0.00	0.00	21.6
2	49	-0	-3718	-0	0	0	-905	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.16	0.05	0.38	0.00	0.00	21.6
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 21.6 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	61	-0	975	0	0	0	-465	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.08	0.01	0.10	0.00	0.00	21.6
1B	61	-0	1025	0	0	0	-538	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.10	0.01	0.11	0.00	0.00	21.6
1I	61	-0	917	0	0	0	-381	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.07	0.01	0.09	0.00	0.00	21.6
1J	61	-0	1083	0	0	0	-622	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.11	0.02	0.11	0.00	0.00	21.6
2	61	-0	1624	0	0	0	-706	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.13	0.02	0.17	0.00	0.00	21.6
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 21.6 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	73	-0	4826	0	0	0	-340	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.06	0.07	0.50	0.00	0.00	21.6
1B	73	-0	5132	0	0	0	-418	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.07	0.07	0.53	0.00	0.00	21.6
1I	73	-0	4473	0	0	0	-249	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.04	0.07	0.46	0.00	0.00	21.6
1J	73	-0	5485	0	0	0	-510	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.09	0.08	0.57	0.00	0.00	21.6
2	73	-0	7383	0	0	0	-507	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.09	0.11	0.76	0.00	0.00	21.6
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 21.6 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	86	-0	4826	0	0	-0	251	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.04	0.07	0.50	0.00	0.00	21.6
1B	86	-0	5132	0	0	-0	209	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.04	0.07	0.53	0.00	0.00	21.6
1I	86	-0	4473	0	0	-0	299	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.05	0.07	0.46	0.00	0.00	21.6
1J	86	-0	5485	0	0	-0	161	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.03	0.08	0.57	0.00	0.00	21.6
2	86	-0	7383	0	0	-0	396	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.07	0.11	0.76	0.00	0.00	21.6
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 21.6 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	98	-0	8883	0	0	-0	841	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.15	0.13	0.92	0.00	0.00	21.6
1B	98	-0	9533	0	0	-0	837	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.15	0.14	0.99	0.00	0.00	21.6
1I	98	-0	8128	0	0	-0	846	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.15	0.12	0.84	0.00	0.00	21.6
1J	98	-0	10288	0	0	-0	833	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.15	0.15	1.06	10.63	0.00	9.5
2	98	-0	13570	0	0	-0	1299	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.23	0.20	1.40	14.02	0.00	7.2
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 7.2 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	110	-0	8883	0	0	-0	1928	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.34	0.13	0.92	0.00	0.00	21.6
1B	110	-0	9533	0	0	-0	2003	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.36	0.14	0.99	0.00	0.00	21.6
1I	110	-0	8128	0	0	-0	1840	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.33	0.12	0.84	0.00	0.00	21.6
1J	110	-0	10288	0	0	-0	2091	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.37	0.15	1.06	10.63	0.00	9.5
2	110	-0	13570	0	0	-0	2959	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.53	0.20	1.40	14.02	0.00	7.2
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 7.2 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	122	-0	8883	0	0	-0	3014	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.54	0.13	0.92	0.00	0.00	21.6
1B	122	-0	9533	0	0	-0	3170	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.56	0.14	0.99	0.00	0.00	21.6
1I	122	-0	8128	0	0	-0	2835	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.50	0.12	0.84	0.00	0.00	21.6
1J	122	-0	10288	0	0	-0	3350	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.60	0.15	1.06	10.63	0.00	9.5
2	122	-0	13570	0	0	-0	4619	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.82	0.20	1.40	14.02	0.00	7.2
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 7.2 (e armatura base = 4 X 0.79)														
ASTA NUM. 18		NI 2074		NF 17698 SEZ. Rp B= 80.0 H= 30.0 (trave di fondazione)														
armatura base = 4 X 0.79		per le armature aggiuntive consultare il tabulato																

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	--																	
	cm	kg			kg*m			cmq						Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm
1A	0	-0	-12656	-0	0	-0	3170	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.56	0.18	1.31	13.08	0.00	7.7
1B	0	-0	-11864	-0	0	-0	3014	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.54	0.17	1.23	12.26	0.00	8.2
1I	0	-0	-13573	-0	0	-0	3350	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.60	0.20	1.40	14.02	0.00	7.2
1J	0	-0	-10947	-0	0	-0	2834	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.50	0.16	1.13	11.31	0.00	8.9
2	0	-0	-18360	-0	0	-0	4619	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.82	0.27	1.90	18.97	0.00	5.3

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi di fondazione SLU-SLV

apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 5.3 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	12	-0	-12656	-0	0	-0	1621	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.29	0.18	1.31	13.08	0.00	7.7
1B	12	-0	-11864	-0	0	-0	1563	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.28	0.17	1.23	12.26	0.00	8.2
1I	12	-0	-13573	-0	0	-0	1689	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.30	0.20	1.40	14.02	0.00	7.2
1J	12	-0	-10947	-0	0	-0	1495	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.27	0.16	1.13	11.31	0.00	8.9
2	12	-0	-18360	-0	0	-0	2373	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.42	0.27	1.90	18.97	0.00	5.3
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 5.3 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	24	-0	-12656	-0	0	-0	112	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.02	0.18	1.31	13.08	0.00	7.7
1B	24	-0	-11864	-0	0	-0	112	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.02	0.17	1.23	12.26	0.00	8.2
1I	24	-0	-13573	-0	0	-0	156	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.03	0.20	1.40	14.02	0.00	7.2
1J	24	-0	-10947	-0	0	-0	156	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.03	0.16	1.13	11.31	0.00	8.9
2	24	-0	-18360	-0	0	-0	128	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.02	0.27	1.90	18.97	0.00	5.3
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 5.3 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	37	-0	-7842	-0	0	0	-790	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.14	0.11	0.81	0.00	0.00	21.6
1B	37	-0	-7376	-0	0	0	-886	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.16	0.11	0.76	0.00	0.00	21.6
1I	37	-0	-8383	-0	0	0	-680	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.12	0.12	0.87	0.00	0.00	21.6
1J	37	-0	-6835	-0	0	0	-996	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.18	0.10	0.71	0.00	0.00	21.6
2	37	-0	-11440	-0	0	0	-1272	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.23	0.17	1.18	11.82	0.00	8.5
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 8.5 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	49	-0	-7842	-0	0	0	-1693	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.30	0.11	0.81	0.00	0.00	21.6
1B	49	-0	-7376	-0	0	0	-1845	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.33	0.11	0.76	0.00	0.00	21.6
1I	49	-0	-8383	-0	0	0	-1516	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.27	0.12	0.87	0.00	0.00	21.6
1J	49	-0	-6835	-0	0	0	-2022	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.36	0.10	0.71	0.00	0.00	21.6
2	49	-0	-11440	-0	0	0	-2672	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.48	0.17	1.18	11.82	0.00	8.5
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 8.5 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	61	-0	-2844	-0	0	0	-2022	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.36	0.04	0.29	0.00	0.00	21.6
1B	61	-0	-2690	-0	0	0	-2193	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.39	0.04	0.28	0.00	0.00	21.6
1I	61	-0	-3021	-0	0	0	-1824	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.32	0.04	0.31	0.00	0.00	21.6
1J	61	-0	-2513	-0	0	0	-2391	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.43	0.04	0.26	0.00	0.00	21.6
2	61	-0	-4190	-0	0	0	-3185	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.57	0.06	0.43	0.00	0.00	21.6
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 21.6 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	73	-0	-2844	-0	0	0	-2351	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.42	0.04	0.29	0.00	0.00	21.6
1B	73	-0	-2690	-0	0	0	-2541	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.45	0.04	0.28	0.00	0.00	21.6
1I	73	-0	-3021	0	0	0	-2131	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.38	0.04	0.31	0.00	0.00	21.6
1J	73	-0	2538	0	0	0	-2761	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.49	0.04	0.26	0.00	0.00	21.6
2	73	-0	-4190	-0	0	0	-3697	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.66	0.06	0.43	0.00	0.00	21.6
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 21.6 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	86	-0	2213	0	0	0	-2080	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.37	0.03	0.23	0.00	0.00	21.6
1B	86	-0	2363	0	0	0	-2252	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.40	0.03	0.24	0.00	0.00	21.6
1I	86	-0	2038	0	0	0	-1882	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.33	0.03	0.21	0.00	0.00	21.6
1J	86	-0	2538	0	0	0	-2451	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.44	0.04	0.26	0.00	0.00	21.6
2	86	-0	3432	0	0	0	-3277	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.58	0.05	0.36	0.00	0.00	21.6
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 21.6 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	98	-0	7370	0	0	0	-1811	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.32	0.11	0.76	0.00	0.00	21.6
1B	98	-0	7820	0	0	0	-1963	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.35	0.11	0.81	0.00	0.00	21.6
1I	98	-0	6850	0	0	0	-1633	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.29	0.10	0.71	0.00	0.00	21.6
1J	98	-0	8340	0	0	0	-2141	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.38	0.12	0.86	0.00	0.00	21.6
2	98	-0	11480	0	0	0	-2858	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.51	0.17	1.19	11.86	0.00	8.5
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 8.5 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	110	-0	7370	0	0	0	-909	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.16	0.11	0.76	0.00	0.00	21.6
1B	110	-0	7820	0	0	0	-1007	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.18	0.11	0.81	0.00	0.00	21.6
1I	110	-0	6850	0	0	0	-795	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.14	0.10	0.71	0.00	0.00	21.6
1J	110	-0	8340	0	0	0	-1120	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.20	0.12	0.86	0.00	0.00	21.6
2	110	-0	11480	0	0	0	-1454	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.26	0.17	1.19	11.86	0.00	8.5
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 8.5 (e armatura base = 4 X 0.79)														
1A	122	-0	7370	0	0	0	-7	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.00	0.11	0.76	0.00	0.00	21.6
1B	122	-0	7820	0	0	0	-50	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.01	0.11	0.81	0.00	0.00	21.6
1I	122	-0	6850	0	0	0	43	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.01	0.10	0.71	0.00	0.00	21.6
1J	122	-0	8340	0	0	0	-100	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.02	0.12	0.86	0.00	0.00	21.6
2	122	-0	11480	0	0	0	-49	1.57	1.57	5.50	5.50	0.12	0.01	0.17	1.19	11.86	0.00	8.5

apost= -- aant= -- ainf= 3.93 asup= 3.93 staffe= 2 d 8 / 8.5 (e armatura base = 4 X 0.79)

ASTA NUM. 19 NI 17701 NF 17698 SEZ. Rp B= 60.0 H= 30.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 0.79 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	-16393	0	0	0	5120	1.57	1.57	5.50	3.93	0.14	0.92	0.32	2.20	16.94	0.00	5.9
1B	0	-0	-14627	0	0	0	2538	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.63	0.28	2.02	15.11	0.00	6.7

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi di fondazione SLU-SLV

1I	0	-0	-18439	0	0	0	8112	1.57	1.57	8.64	3.93	0.18	0.94	0.36	2.13	19.05	0.00	5.3
1J	0	-0	-12581	0	0	0	-454	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.11	0.24	1.74	13.00	0.00	7.7
2	0	-0	-23760	0	0	0	5848	1.57	1.57	6.28	3.93	0.15	0.92	0.46	3.05	24.55	0.00	4.1
apost= --		aant= --		ainf= 7.07		asup= 2.36		staffe= 2 d		8 / 4.1		(e armatura base = 4 X 0.79)						
1A	28	-0	-16393	0	0	0	530	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.13	0.32	2.26	16.94	0.00	5.9
1B	28	-0	-14627	0	0	0	-1558	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.39	0.28	2.02	15.11	0.00	6.7
1I	28	-0	-18439	0	0	0	2949	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.73	0.36	2.54	19.05	0.00	5.3
1J	28	-0	-12581	0	0	0	-3977	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.99	0.24	1.74	13.00	0.00	7.7
2	28	-0	-23760	0	0	-0	-805	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.20	0.46	3.28	24.55	0.00	4.1
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 2.36		staffe= 2 d		8 / 4.1		(e armatura base = 4 X 0.79)						
1A	56	-0	-16393	0	0	-0	-4060	1.57	1.57	3.93	4.71	0.13	0.85	0.32	2.26	16.94	0.00	5.9
1B	56	-0	-14627	0	0	-0	-5653	1.57	1.57	3.93	6.28	0.15	0.89	0.28	1.87	15.11	0.00	6.7
1I	56	-0	-18439	0	0	-0	-2213	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.55	0.36	2.54	19.05	0.00	5.3
1J	56	-0	-12581	0	0	-0	-7500	1.57	1.57	3.93	7.85	0.17	0.96	0.24	1.50	13.00	0.00	7.7
2	56	-0	-23760	0	0	-0	-7457	1.57	1.57	3.93	7.85	0.17	0.95	0.46	2.83	24.55	0.00	4.1
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 6.28		staffe= 2 d		8 / 4.1		(e armatura base = 4 X 0.79)						
1A	84	-0	-7768	0	0	-0	-6234	1.57	1.57	3.93	6.28	0.15	0.99	0.15	1.00	0.00	0.00	21.6
1B	84	-0	-5874	0	0	-0	-7297	1.57	1.57	3.93	7.85	0.17	0.93	0.11	0.70	0.00	0.00	21.6
1I	84	-0	-9964	0	0	-0	-5003	1.57	1.57	3.93	5.50	0.14	0.90	0.19	1.34	10.30	0.00	9.8
1J	84	-0	-3678	0	0	-0	-8529	1.57	1.57	3.93	8.64	0.18	0.99	0.07	0.42	0.00	0.00	21.6
2	84	-0	-10430	0	0	-0	-10376	1.57	1.57	3.93	11.00	0.20	0.96	0.20	1.11	10.78	0.00	9.3
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 9.42		staffe= 2 d		8 / 9.3		(e armatura base = 4 X 0.79)						
1A	112	-0	-7768	0	0	-0	-8410	1.57	1.57	3.93	8.64	0.18	0.98	0.15	0.90	0.00	0.00	21.6
1B	112	-0	-5874	0	0	-0	-8942	1.57	1.57	3.93	9.42	0.19	0.96	0.11	0.66	0.00	0.00	21.6
1I	112	-0	-9964	0	0	-0	-7793	1.57	1.57	3.93	7.85	0.17	0.99	0.19	1.19	10.30	0.00	9.8
1J	112	-0	-3678	0	0	-0	-9559	1.57	1.57	3.93	10.21	0.19	0.95	0.07	0.40	0.00	0.00	21.6
2	112	-0	-10430	0	0	-0	-13295	1.57	1.57	3.93	14.14	0.24	0.97	0.20	1.02	10.78	0.00	9.3
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 12.57		staffe= 2 d		8 / 9.3		(e armatura base = 4 X 0.79)						
1A	140	-0	-773	0	0	-0	-8626	1.57	1.57	3.93	9.42	0.19	0.92	0.02	0.09	0.00	0.00	21.6
1B	140	-0	1131	0	0	-0	-8625	1.57	1.57	3.93	9.42	0.19	0.92	0.02	0.13	0.00	0.00	21.6
1I	140	-0	-2979	0	0	-0	-8627	1.57	1.57	3.93	9.42	0.19	0.92	0.06	0.33	0.00	0.00	21.6
1J	140	-0	3338	0	0	-0	-8624	1.57	1.57	3.93	9.42	0.19	0.92	0.06	0.37	0.00	0.00	21.6
2	140	-0	297	-0	0	-0	-13207	1.57	1.57	3.93	14.14	0.24	0.97	0.01	0.03	0.00	0.00	21.6
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 12.57		staffe= 2 d		8 / 21.6		(e armatura base = 4 X 0.79)						
1A	168	-0	6061	-0	0	-0	-8843	1.57	1.57	3.93	9.42	0.19	0.95	0.12	0.68	0.00	0.00	21.6
1B	168	-0	7955	-0	0	-0	-8842	1.57	1.57	3.93	9.42	0.19	0.95	0.15	0.89	0.00	0.00	21.6
1I	168	-0	3867	-0	0	-0	-9461	1.57	1.57	3.93	10.21	0.19	0.94	0.08	0.42	0.00	0.00	21.6
1J	168	-0	10149	-0	0	-0	-9461	1.57	1.57	3.93	10.21	0.19	0.94	0.20	1.11	10.49	0.00	9.6
2	168	-0	10730	-0	0	-0	-13130	1.57	1.57	3.93	14.14	0.24	0.96	0.21	1.05	11.09	0.00	9.1
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 12.57		staffe= 2 d		8 / 9.1		(e armatura base = 4 X 0.79)						
1A	196	-0	6061	-0	0	-0	-6081	1.57	1.57	3.93	6.28	0.15	0.96	0.12	0.78	0.00	0.00	21.6
1B	196	-0	7955	-0	0	-0	-7145	1.57	1.57	3.93	7.85	0.17	0.91	0.15	0.95	0.00	0.00	21.6
1I	196	-0	3867	-0	0	-0	-4848	1.57	1.57	3.93	5.50	0.14	0.87	0.08	0.52	0.00	0.00	21.6
1J	196	-0	10149	-0	0	-0	-8378	1.57	1.57	3.93	8.64	0.18	0.98	0.20	1.17	10.49	0.00	9.6
2	196	-0	10730	-0	0	-0	-10125	1.57	1.57	3.93	11.00	0.20	0.94	0.21	1.14	11.09	0.00	9.1
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 9.42		staffe= 2 d		8 / 9.1		(e armatura base = 4 X 0.79)						
1A	224	-0	14288	-0	0	-0	-3853	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.96	0.28	1.97	14.76	0.00	6.8
1B	224	-0	16052	-0	0	-0	-5448	1.57	1.57	3.93	5.50	0.14	0.98	0.31	2.15	16.59	0.00	6.1
1I	224	-0	12245	-0	0	-0	-2006	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.50	0.24	1.69	12.65	0.00	7.9
1J	224	-0	18095	-0	0	-0	-7295	1.57	1.57	3.93	7.85	0.17	0.93	0.35	2.15	18.70	0.00	5.4
2	224	-0	23180	-0	0	-0	-7120	1.57	1.57	3.93	7.85	0.17	0.91	0.45	2.76	23.95	0.00	4.2
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 6.28		staffe= 2 d		8 / 4.2		(e armatura base = 4 X 0.79)						
1A	252	-0	14288	-0	0	0	642	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.16	0.28	1.97	14.76	0.00	6.8
1B	252	-0	16052	-0	0	0	-1447	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.36	0.31	2.21	16.59	0.00	6.1
1I	252	-0	12245	-0	0	0	3061	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.76	0.24	1.69	12.65	0.00	7.9
1J	252	-0	18095	-0	0	0	-3866	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.96	0.35	2.50	18.70	0.00	5.4
2	252	-0	23180	-0	0	-0	-624	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.16	0.45	3.20	23.95	0.00	4.2
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 2.36		staffe= 2 d		8 / 4.2		(e armatura base = 4 X 0.79)						
1A	280	-0	14288	-0	0	0	5136	1.57	1.57	5.50	3.93	0.14	0.92	0.28	1.91	14.76	0.00	6.8
1B	280	-0	16052	-0	0	0	2553	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.63	0.31	2.21	16.59	0.00	6.1
1I	280	-0	12245	-0	0	0	8128	1.57	1.57	8.64	3.93	0.18	0.95	0.24	1.41	12.65	0.00	7.9
1J	280	-0	18095	-0	0	0	-439	1.57	1.57	3.93	3.93	0.12	0.11	0.35	2.50	18.70	0.00	5.4
2	280	-0	23180	-0	0	0	5866	1.57	1.57	6.28	3.93	0.15	0.93	0.45	2.97	23.95	0.00	4.2
apost= --		aant= --		ainf= 7.07		asup= 2.36		staffe= 2 d		8 / 4.2		(e armatura base = 4 X 0.79)						

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Verifica travi di fondazione SLE

Lavoro: **QM per verifica fondazioni** Intestazione lavoro: **Progetto**
Elemento: **TRAVE DI FONDAZIONE** Gruppo: **3** Tabella: **Tabella fondazioni**
Descrizione: **Fondazioni setti in ca**
Spunt. I **30.0** cm Spunt. J **30.0** cm
Rck: **300.00** kg/cm² fyk: **4580.0** kg/cm² Condizioni ambientali: **Ordinaria**
Copriferro: **3.0** cm
Diametro staffe: **8** mm Numero braccia: **2**

ASTA NUM. 1 NI 17374 NF 17375 SEZ. Rp B= 60.0 H= 30.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 0.79 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	-----			-----			-----			-----		-----	
cm		kg			kg*m			cm ²			kg/cm ²		mm	
3	0	-0	-11790	-0	0	0	0	1.57	1.57	3.93	3.93	-0.00	0.0	0.00
4	0	-0	-11280	-0	0	0	0	1.57	1.57	3.93	3.93	-0.00	0.0	0.00
5	0	-0	-11110	-0	0	0	0	1.57	1.57	3.93	3.93	-0.00	0.0	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 2.36		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	15	-0	-11790	-0	0	0	-1806	1.57	1.57	3.93	3.93	-15.99	121.9	0.00
4	15	-0	-11280	-0	0	0	-1728	1.57	1.57	3.93	3.93	-15.30	116.6	0.00
5	15	-0	-11110	-0	0	0	-1702	1.57	1.57	3.93	3.93	-15.07	114.9	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 2.36		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	31	-0	-11790	-0	0	0	-3612	1.57	1.57	3.93	4.71	-64.89	3099.6	0.30
4	31	-0	-11280	-0	0	0	-3456	1.57	1.57	3.93	4.71	-62.09	2965.7	0.28
5	31	-0	-11110	-0	0	0	-3404	1.57	1.57	3.93	4.71	-61.15	2921.1	0.28
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 3.14		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	46	-0	-5779	-0	0	0	-4496	1.57	1.57	3.93	6.28	-72.30	2922.5	0.24
4	46	-0	-5537	-0	0	0	-4304	1.57	1.57	3.93	6.28	-69.21	2797.6	0.23
5	46	-0	-5456	-0	0	0	-4240	1.57	1.57	3.93	6.28	-68.18	2755.8	0.23
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 4.71		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	61	-0	-5779	-0	0	0	-5382	1.57	1.57	3.93	7.85	-79.74	2822.5	0.21
4	61	-0	-5537	-0	0	0	-5153	1.57	1.57	3.93	7.85	-76.34	2702.1	0.20
5	61	-0	-5456	-0	0	0	-5076	1.57	1.57	3.93	7.85	-75.21	2662.0	0.20
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 6.28		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	77	-0	32	0	0	0	-5377	1.57	1.57	3.93	7.85	-79.67	2819.9	0.21
4	77	-0	24	0	0	0	-5148	1.57	1.57	3.93	7.85	-76.28	2699.9	0.20
5	77	-0	22	0	0	0	-5073	1.57	1.57	3.93	7.85	-75.16	2660.2	0.20
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 6.28		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	92	-0	5811	0	0	0	-5372	1.57	1.57	3.93	7.85	-79.59	2817.3	0.21
4	92	-0	5561	0	0	0	-5145	1.57	1.57	3.93	7.85	-76.23	2698.2	0.20
5	92	-0	5478	0	0	0	-5069	1.57	1.57	3.93	7.85	-75.11	2658.5	0.20
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 6.28		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	107	-0	5811	0	0	0	-4482	1.57	1.57	3.93	6.28	-72.07	2912.9	0.24
4	107	-0	5561	0	0	0	-4293	1.57	1.57	3.93	6.28	-69.03	2790.3	0.23
5	107	-0	5478	0	0	0	-4230	1.57	1.57	3.93	6.28	-68.02	2749.2	0.23
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 4.71		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	123	-0	11720	0	0	0	-3591	1.57	1.57	3.93	4.71	-64.52	3081.7	0.30
4	123	-0	11230	0	0	0	-3441	1.57	1.57	3.93	4.71	-61.81	2952.7	0.28
5	123	-0	11070	0	0	0	-3391	1.57	1.57	3.93	4.71	-60.92	2909.8	0.27
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 3.14		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	138	-0	11720	0	0	0	-1795	1.57	1.57	3.93	3.93	-15.90	121.2	0.00
4	138	-0	11230	0	0	0	-1720	1.57	1.57	3.93	3.93	-15.24	116.1	0.00
5	138	-0	11070	0	0	0	-1695	1.57	1.57	3.93	3.93	-15.01	114.4	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 2.36		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	153	-0	11720	0	0	0	0	1.57	1.57	3.93	3.93	-0.00	0.0	0.00
4	153	-0	11230	0	0	0	0	1.57	1.57	3.93	3.93	-0.00	0.0	0.00
5	153	-0	11070	0	0	0	1	1.57	1.57	3.93	3.93	-0.01	0.1	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 2.36		(e armatura base = 4 X 0.79)						

ASTA NUM. 2 NI 17373 NF 17372 SEZ. Rp B= 60.0 H= 30.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 0.79 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	-----			-----			-----			-----		-----	

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Verifica travi di fondazione SLE

cm		kg		kg*m				cm²				kg/cm²		mm
3	0	-0	-9477	-0	0	0	0	1.57	1.57	3.93	3.93	-0.00	0.0	0.00
4	0	-0	-9221	-0	0	0	0	1.57	1.57	3.93	3.93	-0.00	0.0	0.00
5	0	-0	-9136	-0	0	0	0	1.57	1.57	3.93	3.93	-0.00	0.0	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 2.36 (e armatura base = 4 X 0.79)										
3	15	-0	-9477	-0	0	0	-1452	1.57	1.57	3.93	3.93	-12.86	98.0	0.00
4	15	-0	-9221	-0	0	0	-1413	1.57	1.57	3.93	3.93	-12.51	95.3	0.00
5	15	-0	-9136	-0	0	0	-1400	1.57	1.57	3.93	3.93	-12.39	94.4	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 2.36 (e armatura base = 4 X 0.79)										
3	31	-0	-9477	-0	0	0	-2904	1.57	1.57	3.93	3.93	-56.13	2973.3	0.30
4	31	-0	-9221	-0	0	0	-2825	1.57	1.57	3.93	3.93	-54.61	2892.8	0.29
5	31	-0	-9136	-0	0	0	-2799	1.57	1.57	3.93	3.93	-54.11	2866.1	0.28
apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 2.36 (e armatura base = 4 X 0.79)										
3	46	-0	-4639	-0	0	0	-3615	1.57	1.57	3.93	4.71	-64.94	3101.7	0.30
4	46	-0	-4521	-0	0	0	-3518	1.57	1.57	3.93	4.71	-63.19	3018.5	0.29
5	46	-0	-4482	-0	0	0	-3486	1.57	1.57	3.93	4.71	-62.62	2991.0	0.29
apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 3.14 (e armatura base = 4 X 0.79)										
3	61	-0	-4639	-0	0	0	-4325	1.57	1.57	3.93	6.28	-69.55	2811.3	0.23
4	61	-0	-4521	-0	0	0	-4211	1.57	1.57	3.93	6.28	-67.71	2737.0	0.23
5	61	-0	-4482	-0	0	0	-4172	1.57	1.57	3.93	6.28	-67.09	2711.8	0.22
apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 4.71 (e armatura base = 4 X 0.79)										
3	77	-0	33	0	0	0	-4320	1.57	1.57	3.93	6.28	-69.47	2807.8	0.23
4	77	-0	25	0	0	0	-4207	1.57	1.57	3.93	6.28	-67.65	2734.5	0.23
5	77	-0	22	0	0	0	-4169	1.57	1.57	3.93	6.28	-67.03	2709.4	0.22
apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 4.71 (e armatura base = 4 X 0.79)										
3	92	-0	4672	0	0	0	-4315	1.57	1.57	3.93	6.28	-69.39	2804.6	0.23
4	92	-0	4546	0	0	0	-4203	1.57	1.57	3.93	6.28	-67.59	2731.9	0.22
5	92	-0	4504	0	0	0	-4165	1.57	1.57	3.93	6.28	-66.98	2707.2	0.22
apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 4.71 (e armatura base = 4 X 0.79)										
3	107	-0	4672	0	0	0	-3599	1.57	1.57	3.93	4.71	-64.66	3088.4	0.30
4	107	-0	4546	0	0	0	-3507	1.57	1.57	3.93	4.71	-62.99	3008.9	0.29
5	107	-0	4504	0	0	0	-3475	1.57	1.57	3.93	4.71	-62.42	2981.8	0.28
apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 3.14 (e armatura base = 4 X 0.79)										
3	123	-0	9410	0	0	0	-2883	1.57	1.57	3.93	3.93	-55.73	2952.1	0.30
4	123	-0	9171	0	0	0	-2810	1.57	1.57	3.93	3.93	-54.32	2877.1	0.28
5	123	-0	9091	0	0	0	-2785	1.57	1.57	3.93	3.93	-53.83	2851.5	0.28
apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 2.36 (e armatura base = 4 X 0.79)										
3	138	-0	9410	0	0	0	-1441	1.57	1.57	3.93	3.93	-12.76	97.3	0.00
4	138	-0	9171	0	0	0	-1405	1.57	1.57	3.93	3.93	-12.44	94.8	0.00
5	138	-0	9091	0	0	0	-1392	1.57	1.57	3.93	3.93	-12.33	93.9	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 2.36 (e armatura base = 4 X 0.79)										
3	153	-0	9410	0	0	0	0	1.57	1.57	3.93	3.93	-0.00	0.0	0.00
4	153	-0	9171	0	0	0	0	1.57	1.57	3.93	3.93	-0.00	0.0	0.00
5	153	-0	9091	0	0	0	1	1.57	1.57	3.93	3.93	-0.00	0.0	0.00

ASTA NUM. 3 NI 6913 NF 6594 SEZ. Rp B= 60.0 H= 30.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 0.79 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
cm		kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	-0	-9575	-0	0	-0	1553	1.57	1.57	3.93	3.93	-13.75	104.8	0.00
4	0	-0	-9272	-0	0	-0	1543	1.57	1.57	3.93	3.93	-13.66	104.1	0.00
5	0	-0	-9171	-0	0	-0	1539	1.57	1.57	3.93	3.93	-13.63	103.9	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 2.36		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	9	-0	-9575	-0	0	-0	710	1.57	1.57	3.93	3.93	-6.29	47.9	0.00
4	9	-0	-9272	-0	0	-0	727	1.57	1.57	3.93	3.93	-6.44	49.0	0.00
5	9	-0	-9171	-0	0	-0	732	1.57	1.57	3.93	3.93	-6.48	49.4	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 2.36		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	18	-0	-9575	-0	0	-0	-133	1.57	1.57	3.93	3.93	-1.18	9.0	0.00
4	18	-0	-9272	-0	0	-0	-90	1.57	1.57	3.93	3.93	-0.80	6.1	0.00

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Verifica travi di fondazione SLE

18	-0	-9171	-0	0	-0	-76	1.57	1.57	3.93	3.93	-0.67	5.1	0.00	
apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 2.36 (e armatura base = 4 X 0.79)										
3	26	-0	-4827	-0	0	0	-558	1.57	1.57	3.93	3.93	-4.94	37.6	0.00
4	26	-0	-4722	-0	0	0	-506	1.57	1.57	3.93	3.93	-4.48	34.1	0.00
5	26	-0	-4687	-0	0	0	-488	1.57	1.57	3.93	3.93	-4.33	33.0	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 2.36 (e armatura base = 4 X 0.79)										
3	35	-0	-4827	-0	0	0	-983	1.57	1.57	3.93	3.93	-8.70	66.3	0.00
4	35	-0	-4722	-0	0	0	-922	1.57	1.57	3.93	3.93	-8.16	62.2	0.00
5	35	-0	-4687	-0	0	0	-901	1.57	1.57	3.93	3.93	-7.98	60.8	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 2.36 (e armatura base = 4 X 0.79)										
3	44	-0	-133	-0	0	0	-994	1.57	1.57	3.93	3.93	-8.81	67.1	0.00
4	44	-0	-226	-0	0	0	-941	1.57	1.57	3.93	3.93	-8.34	63.5	0.00
5	44	-0	-257	-0	0	0	-924	1.57	1.57	3.93	3.93	-8.18	62.3	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 2.36 (e armatura base = 4 X 0.79)										
3	53	-0	4515	0	0	0	-1006	1.57	1.57	3.93	3.93	-8.91	67.9	0.00
4	53	-0	4223	0	0	0	-961	1.57	1.57	3.93	3.93	-8.51	64.9	0.00
5	53	-0	4126	0	0	0	-946	1.57	1.57	3.93	3.93	-8.38	63.9	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 2.36 (e armatura base = 4 X 0.79)										
3	62	-0	4515	0	0	0	-609	1.57	1.57	3.93	3.93	-5.39	41.1	0.00
4	62	-0	4223	0	0	0	-589	1.57	1.57	3.93	3.93	-5.22	39.8	0.00
5	62	-0	4126	0	0	0	-583	1.57	1.57	3.93	3.93	-5.16	39.3	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 2.36 (e armatura base = 4 X 0.79)										
3	70	-0	9125	0	0	0	-211	1.57	1.57	3.93	3.93	-1.87	14.3	0.00
4	70	-0	8633	0	0	0	-218	1.57	1.57	3.93	3.93	-1.93	14.7	0.00
5	70	-0	8469	0	0	0	-220	1.57	1.57	3.93	3.93	-1.95	14.8	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 2.36 (e armatura base = 4 X 0.79)										
3	79	-0	9125	0	0	-0	592	1.57	1.57	3.93	3.93	-5.25	40.0	0.00
4	79	-0	8633	0	0	-0	542	1.57	1.57	3.93	3.93	-4.80	36.6	0.00
5	79	-0	8469	0	0	-0	526	1.57	1.57	3.93	3.93	-4.66	35.5	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 2.36 (e armatura base = 4 X 0.79)										
3	88	-0	9125	0	0	-0	1396	1.57	1.57	3.93	3.93	-12.36	94.2	0.00
4	88	-0	8633	0	0	-0	1302	1.57	1.57	3.93	3.93	-11.53	87.9	0.00
5	88	-0	8469	0	0	-0	1271	1.57	1.57	3.93	3.93	-11.26	85.8	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 2.36 (e armatura base = 4 X 0.79)										
ASTA NUM. 4 NI 6594 NF 6914 SEZ. Rp B= 60.0 H= 30.0 (trave di fondazione)														
armatura base = 4 X 0.79 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--													--
	cm		kg			kg*m				cm²			kg/cm²	mm
3	0	-0	-7674	-0	0	-0	1396	1.57	1.57	3.93	3.93	-12.36	94.2	0.00
4	0	-0	-7254	-0	0	-0	1303	1.57	1.57	3.93	3.93	-11.54	87.9	0.00
5	0	-0	-7113	-0	0	-0	1271	1.57	1.57	3.93	3.93	-11.26	85.8	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 2.36 (e armatura base = 4 X 0.79)										
3	9	-0	-7674	-0	0	-0	720	1.57	1.57	3.93	3.93	-6.38	48.6	0.00
4	9	-0	-7254	-0	0	-0	664	1.57	1.57	3.93	3.93	-5.88	44.8	0.00
5	9	-0	-7113	-0	0	-0	645	1.57	1.57	3.93	3.93	-5.71	43.5	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 2.36 (e armatura base = 4 X 0.79)										
3	18	-0	-7674	-0	0	-0	45	1.57	1.57	3.93	3.93	-0.40	3.0	0.00
4	18	-0	-7254	-0	0	-0	26	1.57	1.57	3.93	3.93	-0.23	1.7	0.00
5	18	-0	-7113	-0	0	-0	19	1.57	1.57	3.93	3.93	-0.17	1.3	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 2.36 (e armatura base = 4 X 0.79)										
3	26	-0	-3149	-0	0	0	-233	1.57	1.57	3.93	3.93	-2.06	15.7	0.00
4	26	-0	-2930	-0	0	0	-233	1.57	1.57	3.93	3.93	-2.06	15.7	0.00
5	26	-0	-2857	-0	0	0	-233	1.57	1.57	3.93	3.93	-2.06	15.7	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 2.36 (e armatura base = 4 X 0.79)										
3	35	-0	-3149	-0	0	0	-510	1.57	1.57	3.93	3.93	-4.52	34.4	0.00
4	35	-0	-2930	-0	0	0	-491	1.57	1.57	3.93	3.93	-4.35	33.1	0.00
5	35	-0	-2857	-0	0	0	-484	1.57	1.57	3.93	3.93	-4.29	32.7	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.36 asup= 2.36 (e armatura base = 4 X 0.79)										
3	44	-0	1329	0	0	0	-393	1.57	1.57	3.93	3.93	-3.48	26.5	0.00

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Verifica travi di fondazione SLE

4	44	-0	1345	0	0	0	-372	1.57	1.57	3.93	3.93	-3.30	25.1	0.00
5	44	-0	1350	0	0	0	-365	1.57	1.57	3.93	3.93	-3.24	24.7	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 2.36		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	53	-0	5762	0	0	0	-276	1.57	1.57	3.93	3.93	-2.45	18.6	0.00
4	53	-0	5575	0	0	0	-254	1.57	1.57	3.93	3.93	-2.25	17.1	0.00
5	53	-0	5513	0	0	0	-247	1.57	1.57	3.93	3.93	-2.18	16.6	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 2.36		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	62	-0	5762	0	0	-0	231	1.57	1.57	3.93	3.93	-2.05	15.6	0.00
4	62	-0	5575	0	0	-0	237	1.57	1.57	3.93	3.93	-2.10	16.0	0.00
5	62	-0	5513	0	0	-0	239	1.57	1.57	3.93	3.93	-2.11	16.1	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 2.36		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	70	-0	10160	0	0	-0	739	1.57	1.57	3.93	3.93	-6.54	49.8	0.00
4	70	-0	9765	0	0	-0	728	1.57	1.57	3.93	3.93	-6.45	49.1	0.00
5	70	-0	9635	0	0	-0	724	1.57	1.57	3.93	3.93	-6.41	48.9	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 2.36		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	79	-0	10160	0	0	-0	1633	1.57	1.57	3.93	3.93	-14.46	110.2	0.00
4	79	-0	9765	0	0	-0	1588	1.57	1.57	3.93	3.93	-14.06	107.1	0.00
5	79	-0	9635	0	0	-0	1573	1.57	1.57	3.93	3.93	-13.93	106.1	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 2.36		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	88	-0	10160	0	0	-0	2527	1.57	1.57	3.93	3.93	-48.85	2587.8	0.24
4	88	-0	9765	0	0	-0	2447	1.57	1.57	3.93	3.93	-47.30	2505.7	0.22
5	88	-0	9635	0	0	-0	2421	1.57	1.57	3.93	3.93	-46.79	2478.6	0.22
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 2.36		(e armatura base = 4 X 0.79)						
ASTA NUM. 5		NI 6914		NF 6871		SEZ. Rp B= 60.0 H= 30.0 (trave di fondazione)								
armatura base = 4 X 0.79				per le armature aggiuntive consultare il tabulato										
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	-0	-12730	-0	0	-0	2527	1.57	1.57	3.93	3.93	-48.85	2587.3	0.24
4	0	-0	-12160	-0	0	-0	2447	1.57	1.57	3.93	3.93	-47.30	2505.4	0.22
5	0	-0	-11970	-0	0	-0	2421	1.57	1.57	3.93	3.93	-46.80	2478.8	0.22
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 2.36		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	14	-0	-12730	-0	0	-0	745	1.57	1.57	3.93	3.93	-6.60	50.3	0.00
4	14	-0	-12160	-0	0	-0	745	1.57	1.57	3.93	3.93	-6.59	50.2	0.00
5	14	-0	-11970	-0	0	-0	745	1.57	1.57	3.93	3.93	-6.60	50.3	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 2.36		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	28	-0	-12730	-0	0	0	-1037	1.57	1.57	3.93	3.93	-9.19	70.0	0.00
4	28	-0	-12160	-0	0	0	-958	1.57	1.57	3.93	3.93	-8.49	64.7	0.00
5	28	-0	-11970	-0	0	0	-932	1.57	1.57	3.93	3.93	-8.25	62.9	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 2.36		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	42	-0	-5979	-0	0	0	-1874	1.57	1.57	3.93	3.93	-16.60	126.5	0.00
4	42	-0	-5740	-0	0	0	-1762	1.57	1.57	3.93	3.93	-15.60	118.9	0.00
5	42	-0	-5660	-0	0	0	-1725	1.57	1.57	3.93	3.93	-15.27	116.4	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 2.36		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	56	-0	-5979	-0	0	0	-2711	1.57	1.57	3.93	3.93	-52.40	2775.8	0.27
4	56	-0	-5740	-0	0	0	-2565	1.57	1.57	3.93	3.93	-49.59	2626.5	0.24
5	56	-0	-5660	-0	0	0	-2517	1.57	1.57	3.93	3.93	-48.65	2577.1	0.23
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 2.36		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	70	-0	625	0	0	0	-2624	1.57	1.57	3.93	3.93	-50.71	2686.1	0.25
4	70	-0	536	0	0	0	-2490	1.57	1.57	3.93	3.93	-48.13	2549.4	0.23
5	70	-0	507	0	0	0	-2446	1.57	1.57	3.93	3.93	-47.28	2504.4	0.22
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 2.36		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	84	-0	7150	0	0	0	-2536	1.57	1.57	3.93	3.93	-49.02	2596.5	0.24
4	84	-0	6728	0	0	0	-2415	1.57	1.57	3.93	3.93	-46.68	2472.6	0.22
5	84	-0	6587	0	0	0	-2375	1.57	1.57	3.93	3.93	-45.91	2431.8	0.21
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 2.36		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	98	-0	7150	0	0	0	-1535	1.57	1.57	3.93	3.93	-13.59	103.6	0.00
4	98	-0	6728	0	0	0	-1473	1.57	1.57	3.93	3.93	-13.05	99.4	0.00
5	98	-0	6587	0	0	0	-1453	1.57	1.57	3.93	3.93	-12.87	98.0	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 2.36		(e armatura base = 4 X 0.79)						

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Verifica travi di fondazione SLE

3	112	-0	13660	0	0	0	-534	1.57	1.57	3.93	3.93	-4.73	36.0	0.00
4	112	-0	12890	0	0	0	-531	1.57	1.57	3.93	3.93	-4.71	35.9	0.00
5	112	-0	12640	0	0	0	-531	1.57	1.57	3.93	3.93	-4.70	35.8	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 2.36		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	126	-0	13660	0	0	-0	1379	1.57	1.57	3.93	3.93	-12.21	93.0	0.00
4	126	-0	12890	0	0	-0	1273	1.57	1.57	3.93	3.93	-11.28	85.9	0.00
5	126	-0	12640	0	0	-0	1239	1.57	1.57	3.93	3.93	-10.97	83.6	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 2.36		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	140	-0	13660	0	0	-0	3291	1.57	1.57	4.71	3.93	-59.12	2823.9	0.26
4	140	-0	12890	0	0	-0	3078	1.57	1.57	4.71	3.93	-55.29	2641.2	0.24
5	140	-0	12640	0	0	-0	3008	1.57	1.57	4.71	3.93	-54.05	2581.5	0.23
apost= --		aant= --		ainf= 3.14		asup= 2.36		(e armatura base = 4 X 0.79)						
ASTA NUM. 6		NI 6871		NF 6698		SEZ. Rp B= 60.0 H= 30.0 (trave di fondazione)								
armatura base = 4 X 0.79				per le armature aggiuntive consultare il tabulato										
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	-0	-11610	-0	0	-0	3290	1.57	1.57	4.71	3.93	-59.10	2823.1	0.26
4	0	-0	-10950	-0	0	-0	3079	1.57	1.57	4.71	3.93	-55.31	2642.0	0.24
5	0	-0	-10730	-0	0	-0	3008	1.57	1.57	4.71	3.93	-54.04	2581.1	0.23
apost= --		aant= --		ainf= 3.14		asup= 2.36		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	14	-0	-11610	-0	0	-0	1700	1.57	1.57	3.93	3.93	-15.05	114.7	0.00
4	14	-0	-10950	-0	0	-0	1579	1.57	1.57	3.93	3.93	-13.98	106.5	0.00
5	14	-0	-10730	-0	0	-0	1538	1.57	1.57	3.93	3.93	-13.62	103.8	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 2.36		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	27	-0	-11610	-0	0	-0	110	1.57	1.57	3.93	3.93	-0.97	7.4	0.00
4	27	-0	-10950	-0	0	-0	79	1.57	1.57	3.93	3.93	-0.70	5.3	0.00
5	27	-0	-10730	-0	0	-0	69	1.57	1.57	3.93	3.93	-0.61	4.6	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 2.36		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	41	-0	-5328	-0	0	0	-620	1.57	1.57	3.93	3.93	-5.49	41.9	0.00
4	41	-0	-5013	-0	0	0	-608	1.57	1.57	3.93	3.93	-5.38	41.0	0.00
5	41	-0	-4908	-0	0	0	-604	1.57	1.57	3.93	3.93	-5.35	40.7	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 2.36		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	55	-0	-5328	-0	0	0	-1350	1.57	1.57	3.93	3.93	-11.96	91.1	0.00
4	55	-0	-5013	-0	0	0	-1295	1.57	1.57	3.93	3.93	-11.47	87.4	0.00
5	55	-0	-4908	-0	0	0	-1276	1.57	1.57	3.93	3.93	-11.30	86.1	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 2.36		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	69	-0	867	0	0	0	-1231	1.57	1.57	3.93	3.93	-10.90	83.1	0.00
4	69	-0	834	0	0	0	-1181	1.57	1.57	3.93	3.93	-10.46	79.7	0.00
5	69	-0	823	0	0	0	-1163	1.57	1.57	3.93	3.93	-10.30	78.5	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 2.36		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	82	-0	7009	0	0	0	-1113	1.57	1.57	3.93	3.93	-9.86	75.1	0.00
4	82	-0	6624	0	0	0	-1066	1.57	1.57	3.93	3.93	-9.44	72.0	0.00
5	82	-0	6496	0	0	0	-1051	1.57	1.57	3.93	3.93	-9.31	70.9	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 2.36		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	96	-0	7009	0	0	0	-153	1.57	1.57	3.93	3.93	-1.35	10.3	0.00
4	96	-0	6624	0	0	0	-159	1.57	1.57	3.93	3.93	-1.40	10.7	0.00
5	96	-0	6496	0	0	0	-161	1.57	1.57	3.93	3.93	-1.43	10.9	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 2.36		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	110	-0	13130	0	0	-0	808	1.57	1.57	3.93	3.93	-7.16	54.5	0.00
4	110	-0	12380	0	0	-0	749	1.57	1.57	3.93	3.93	-6.63	50.5	0.00
5	110	-0	12140	0	0	-0	729	1.57	1.57	3.93	3.93	-6.46	49.2	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 2.36		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	123	-0	13130	0	0	-0	2607	1.57	1.57	3.93	3.93	-50.39	2669.0	0.25
4	123	-0	12380	0	0	-0	2445	1.57	1.57	3.93	3.93	-47.26	2503.4	0.22
5	123	-0	12140	0	0	-0	2392	1.57	1.57	3.93	3.93	-46.24	2449.3	0.21
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 2.36		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	137	-0	13130	0	0	-0	4405	1.57	1.57	6.28	3.93	-70.84	2863.4	0.24
4	137	-0	12380	0	0	-0	4141	1.57	1.57	6.28	3.93	-66.59	2691.6	0.22
5	137	-0	12140	0	0	-0	4055	1.57	1.57	6.28	3.93	-65.21	2635.8	0.21
apost= --		aant= --		ainf= 4.71		asup= 2.36		(e armatura base = 4 X 0.79)						

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Verifica travi di fondazione SLE

ASTA NUM. 7 NI 6698 NF 6878 SEZ. Rp B= 60.0 H= 30.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 0.79 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	-0	-14790	-0	0	-0	4404	1.57	1.57	6.28	3.93	-70.82	2862.4	0.24
4	0	-0	-13880	-0	0	-0	4142	1.57	1.57	6.28	3.93	-66.61	2692.1	0.22
5	0	-0	-13570	-0	0	-0	4055	1.57	1.57	6.28	3.93	-65.21	2635.6	0.21
apost= --		aant= --		ainf= 4.71		asup= 2.36		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	14	-0	-14790	-0	0	-0	2378	1.57	1.57	3.93	3.93	-45.96	2434.6	0.21
4	14	-0	-13880	-0	0	-0	2241	1.57	1.57	3.93	3.93	-43.31	2294.0	0.18
5	14	-0	-13570	-0	0	-0	2196	1.57	1.57	3.93	3.93	-42.44	2248.2	0.18
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 2.36		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	27	-0	-14790	-0	0	-0	353	1.57	1.57	3.93	3.93	-3.12	23.8	0.00
4	27	-0	-13880	-0	0	-0	340	1.57	1.57	3.93	3.93	-3.01	22.9	0.00
5	27	-0	-13570	-0	0	-0	337	1.57	1.57	3.93	3.93	-2.98	22.7	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 2.36		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	41	-0	-8860	-0	0	0	-861	1.57	1.57	3.93	3.93	-7.63	58.1	0.00
4	41	-0	-8307	-0	0	0	-798	1.57	1.57	3.93	3.93	-7.07	53.9	0.00
5	41	-0	-8122	-0	0	0	-777	1.57	1.57	3.93	3.93	-6.88	52.4	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 2.36		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	55	-0	-8860	-0	0	0	-2075	1.57	1.57	3.93	3.93	-18.38	140.0	0.00
4	55	-0	-8307	-0	0	0	-1936	1.57	1.57	3.93	3.93	-17.15	130.7	0.00
5	55	-0	-8122	-0	0	0	-1890	1.57	1.57	3.93	3.93	-16.74	127.5	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 2.36		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	69	-0	-3087	-0	0	0	-2498	1.57	1.57	3.93	3.93	-48.28	2557.5	0.23
4	69	-0	-2889	-0	0	0	-2332	1.57	1.57	3.93	3.93	-45.07	2387.5	0.20
5	69	-0	-2823	-0	0	0	-2277	1.57	1.57	3.93	3.93	-44.01	2331.0	0.19
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 2.36		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	82	-0	-3087	-0	0	0	-2921	1.57	1.57	3.93	3.93	-56.46	2990.7	0.30
4	82	-0	-2889	-0	0	0	-2728	1.57	1.57	3.93	3.93	-52.73	2793.1	0.27
5	82	-0	-2823	-0	0	0	-2663	1.57	1.57	3.93	3.93	-51.48	2727.0	0.26
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 2.36		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	96	-0	2581	0	0	0	-2567	1.57	1.57	3.93	3.93	-49.63	2628.7	0.24
4	96	-0	2423	0	0	0	-2396	1.57	1.57	3.93	3.93	-46.31	2453.2	0.21
5	96	-0	2370	0	0	0	-2338	1.57	1.57	3.93	3.93	-45.20	2394.2	0.20
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 2.36		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	110	-0	8208	0	0	0	-2214	1.57	1.57	3.93	3.93	-42.80	2266.8	0.18
4	110	-0	7689	0	0	0	-2064	1.57	1.57	3.93	3.93	-18.28	139.3	0.00
5	110	-0	7516	0	0	0	-2014	1.57	1.57	3.93	3.93	-17.84	135.9	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 2.36		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	123	-0	8208	0	0	0	-1089	1.57	1.57	3.93	3.93	-9.65	73.5	0.00
4	123	-0	7689	0	0	0	-1011	1.57	1.57	3.93	3.93	-8.95	68.2	0.00
5	123	-0	7516	0	0	0	-984	1.57	1.57	3.93	3.93	-8.72	66.4	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 2.36		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	137	-0	8208	0	0	0	35	1.57	1.57	3.93	3.93	-0.31	2.4	0.00
4	137	-0	7689	0	0	0	43	1.57	1.57	3.93	3.93	-0.38	2.9	0.00
5	137	-0	7516	0	0	0	45	1.57	1.57	3.93	3.93	-0.40	3.1	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 2.36		(e armatura base = 4 X 0.79)						

ASTA NUM. 8 NI 6878 NF 7292 SEZ. Rp B= 60.0 H= 30.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 0.79 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	-0	-16850	-0	0	-0	5255	1.57	1.57	8.64	3.93	-75.26	2515.1	0.18
4	0	-0	-15630	-0	0	-0	4935	1.57	1.57	8.64	3.93	-70.68	2362.0	0.16
5	0	-0	-15220	-0	0	-0	4828	1.57	1.57	8.64	3.93	-69.15	2310.8	0.16
apost= --		aant= --		ainf= 7.07		asup= 2.36		(e armatura base = 4 X 0.79)						

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Verifica travi di fondazione SLE

3	30	-0	-16850	-0	0	-0	133	1.57	1.57	3.93	3.93	-1.18	9.0	0.00
4	30	-0	-15630	-0	0	-0	184	1.57	1.57	3.93	3.93	-1.63	12.4	0.00
5	30	-0	-15220	-0	0	-0	201	1.57	1.57	3.93	3.93	-1.78	13.6	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 2.36		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	61	-0	-16850	-0	0	0	-4990	1.57	1.57	3.93	7.07	-76.81	2895.5	0.23
4	61	-0	-15630	-0	0	0	-4568	1.57	1.57	3.93	7.07	-70.31	2650.6	0.21
5	61	-0	-15220	-0	0	0	-4425	1.57	1.57	3.93	7.07	-68.12	2568.0	0.20
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 5.50		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	91	-0	-7371	-0	0	0	-7230	1.57	1.57	3.93	10.21	-97.72	2949.1	0.20
4	91	-0	-6797	-0	0	0	-6632	1.57	1.57	3.93	10.21	-89.65	2705.4	0.18
5	91	-0	-6606	-0	0	0	-6432	1.57	1.57	3.93	10.21	-86.94	2623.8	0.17
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 8.64		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	122	-0	-7371	-0	0	0	-9471	1.57	1.57	3.93	13.35	-117.16	2991.8	0.18
4	122	-0	-6797	-0	0	0	-8698	1.57	1.57	3.93	13.35	-107.60	2747.8	0.16
5	122	-0	-6606	-0	0	0	-8441	1.57	1.57	3.93	13.35	-104.42	2666.4	0.16
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 11.78		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	152	-0	95	0	0	0	-9442	1.57	1.57	3.93	13.35	-116.80	2982.7	0.17
4	152	-0	99	0	0	0	-8668	1.57	1.57	3.93	13.35	-107.23	2738.1	0.16
5	152	-0	101	0	0	0	-8410	1.57	1.57	3.93	13.35	-104.04	2656.8	0.15
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 11.78		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	182	-0	7649	0	0	0	-9413	1.57	1.57	3.93	13.35	-116.44	2973.5	0.17
4	182	-0	6992	0	0	0	-8638	1.57	1.57	3.93	13.35	-106.86	2728.7	0.16
5	182	-0	6773	0	0	0	-8380	1.57	1.57	3.93	13.35	-103.66	2647.1	0.15
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 11.78		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	213	-0	7649	0	0	0	-7088	1.57	1.57	3.93	10.21	-95.80	2891.2	0.19
4	213	-0	6992	0	0	0	-6512	1.57	1.57	3.93	10.21	-88.03	2656.5	0.17
5	213	-0	6773	0	0	0	-6320	1.57	1.57	3.93	10.21	-85.43	2578.1	0.17
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 8.64		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	243	-0	17380	0	0	0	-4762	1.57	1.57	3.93	7.07	-73.31	2763.6	0.22
4	243	-0	15800	0	0	0	-4387	1.57	1.57	3.93	7.07	-67.53	2545.8	0.20
5	243	-0	15270	0	0	0	-4262	1.57	1.57	3.93	7.07	-65.61	2473.2	0.19
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 5.50		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	274	-0	17380	0	0	-0	521	1.57	1.57	3.93	3.93	-4.62	35.2	0.00
4	274	-0	15800	0	0	-0	416	1.57	1.57	3.93	3.93	-3.68	28.1	0.00
5	274	-0	15270	0	0	-0	380	1.57	1.57	3.93	3.93	-3.37	25.6	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 2.36		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	304	-0	17380	0	0	-0	5805	1.57	1.57	10.21	3.93	-78.46	2367.9	0.15
4	304	-0	15800	0	0	-0	5219	1.57	1.57	10.21	3.93	-70.54	2128.9	0.14
5	304	-0	15270	0	0	-0	5022	1.57	1.57	10.21	3.93	-67.88	2048.6	0.13
apost= --		aant= --		ainf= 8.64		asup= 2.36		(e armatura base = 4 X 0.79)						
ASTA NUM. 9 NI 7292 NF 7253 SEZ. Rp B= 90.0 H= 30.0 (trave di fondazione)														
armatura base = 4 X 0.79				per le armature aggiuntive consultare il tabulato										
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	--	-----			-----			-----			-----			--
	cm	kg			kg*m			cm²			kg/cm²			mm

3	0	-0	-11080	0	0	-0	-35	1.57	1.57	5.50	5.50	-0.21	1.6	0.00
4	0	-0	-10010	0	0	-0	-43	1.57	1.57	5.50	5.50	-0.25	1.9	0.00
5	0	-0	-9650	0	0	-0	-46	1.57	1.57	5.50	5.50	-0.27	2.1	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	13	-0	-11080	0	0	-0	-1457	1.57	1.57	5.50	5.50	-8.64	65.8	0.00
4	13	-0	-10010	0	0	-0	-1328	1.57	1.57	5.50	5.50	-7.87	60.0	0.00
5	13	-0	-9650	0	0	-0	-1284	1.57	1.57	5.50	5.50	-7.61	58.0	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	26	-0	-11080	0	0	-0	-2880	1.57	1.57	5.50	5.50	-17.07	130.1	0.00
4	26	-0	-10010	0	0	-0	-2612	1.57	1.57	5.50	5.50	-15.48	118.0	0.00
5	26	-0	-9650	0	0	-0	-2522	1.57	1.57	5.50	5.50	-14.95	113.9	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	39	-0	-3633	0	0	-0	-3346	1.57	1.57	5.50	5.50	-44.59	2442.0	0.21
4	39	-0	-3279	0	0	-0	-3033	1.57	1.57	5.50	5.50	-17.98	137.0	0.00
5	39	-0	-3161	0	0	-0	-2928	1.57	1.57	5.50	5.50	-17.35	132.3	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		(e armatura base = 4 X 0.79)						

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Verifica travi di fondazione SLE

3	51	-0	3862	-0	0	-0	-3812	1.57	1.57	5.50	5.50	-50.80	2782.2	0.27
4	51	-0	3504	-0	0	-0	-3453	1.57	1.57	5.50	5.50	-46.02	2520.3	0.22
5	51	-0	3384	-0	0	-0	-3334	1.57	1.57	5.50	5.50	-44.43	2433.1	0.21
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	64	-0	3862	-0	0	-0	-3316	1.57	1.57	5.50	5.50	-44.19	2420.3	0.20
4	64	-0	3504	-0	0	-0	-3003	1.57	1.57	5.50	5.50	-17.80	135.7	0.00
5	64	-0	3384	-0	0	-0	-2900	1.57	1.57	5.50	5.50	-17.19	131.0	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	77	-0	11470	-0	0	-0	-2821	1.57	1.57	5.50	5.50	-16.72	127.4	0.00
4	77	-0	10400	-0	0	-0	-2554	1.57	1.57	5.50	5.50	-15.14	115.4	0.00
5	77	-0	10040	-0	0	-0	-2465	1.57	1.57	5.50	5.50	-14.61	111.4	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	90	-0	11470	-0	0	-0	-1349	1.57	1.57	5.50	5.50	-8.00	60.9	0.00
4	90	-0	10400	-0	0	-0	-1219	1.57	1.57	5.50	5.50	-7.23	55.1	0.00
5	90	-0	10040	-0	0	-0	-1176	1.57	1.57	5.50	5.50	-6.97	53.1	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	103	-0	19240	-0	0	0	123	1.57	1.57	5.50	5.50	-0.73	5.6	0.00
4	103	-0	17460	-0	0	0	115	1.57	1.57	5.50	5.50	-0.68	5.2	0.00
5	103	-0	16860	-0	0	0	113	1.57	1.57	5.50	5.50	-0.67	5.1	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	116	-0	19240	-0	0	0	2592	1.57	1.57	5.50	5.50	-15.36	117.1	0.00
4	116	-0	17460	-0	0	0	2356	1.57	1.57	5.50	5.50	-13.96	106.4	0.00
5	116	-0	16860	-0	0	0	2276	1.57	1.57	5.50	5.50	-13.49	102.8	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	128	-0	19240	-0	0	0	5061	1.57	1.57	7.07	5.50	-60.94	2895.4	0.27
4	128	-0	17460	-0	0	0	4596	1.57	1.57	7.07	5.50	-55.34	2629.5	0.24
5	128	-0	16860	-0	0	0	4440	1.57	1.57	7.07	5.50	-53.46	2540.0	0.22
apost= --		aant= --		ainf= 5.50		asup= 3.93		(e armatura base = 4 X 0.79)						
ASTA NUM. 10		NI 7253		NF 7211		SEZ. Rp B= 90.0 H= 30.0 (trave di fondazione)								
armatura base = 4 X 0.79				per le armature aggiuntive consultare il tabulato										
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	-0	-16110	0	0	0	5061	1.57	1.57	7.07	5.50	-60.94	2895.3	0.27
4	0	-0	-14660	0	0	0	4595	1.57	1.57	7.07	5.50	-55.33	2628.7	0.24
5	0	-0	-14170	0	0	0	4440	1.57	1.57	7.07	5.50	-53.46	2540.0	0.22
apost= --		aant= --		ainf= 5.50		asup= 3.93		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	13	-0	-16110	0	0	0	2994	1.57	1.57	5.50	5.50	-17.74	135.2	0.00
4	13	-0	-14660	0	0	0	2714	1.57	1.57	5.50	5.50	-16.08	122.6	0.00
5	13	-0	-14170	0	0	0	2621	1.57	1.57	5.50	5.50	-15.54	118.4	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	26	-0	-16110	0	0	0	926	1.57	1.57	5.50	5.50	-5.49	41.8	0.00
4	26	-0	-14660	0	0	0	834	1.57	1.57	5.50	5.50	-4.94	37.7	0.00
5	26	-0	-14170	0	0	0	803	1.57	1.57	5.50	5.50	-4.76	36.3	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	39	-0	-8111	0	0	-0	-115	1.57	1.57	5.50	5.50	-0.68	5.2	0.00
4	39	-0	-7371	0	0	-0	-112	1.57	1.57	5.50	5.50	-0.67	5.1	0.00
5	39	-0	-7124	0	0	-0	-112	1.57	1.57	5.50	5.50	-0.66	5.0	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	51	-0	-8111	0	0	-0	-1156	1.57	1.57	5.50	5.50	-6.85	52.2	0.00
4	51	-0	-7371	0	0	-0	-1058	1.57	1.57	5.50	5.50	-6.27	47.8	0.00
5	51	-0	-7124	0	0	-0	-1026	1.57	1.57	5.50	5.50	-6.08	46.3	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	64	-0	-61	0	0	-0	-1164	1.57	1.57	5.50	5.50	-6.90	52.6	0.00
4	64	-0	-27	0	0	-0	-1061	1.57	1.57	5.50	5.50	-6.29	48.0	0.00
5	64	-0	-16	0	0	-0	-1028	1.57	1.57	5.50	5.50	-6.09	46.4	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	77	-0	8065	-0	0	-0	-1172	1.57	1.57	5.50	5.50	-6.94	52.9	0.00
4	77	-0	7397	-0	0	-0	-1065	1.57	1.57	5.50	5.50	-6.31	48.1	0.00
5	77	-0	7174	-0	0	-0	-1030	1.57	1.57	5.50	5.50	-6.11	46.5	0.00

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Verifica travi di fondazione SLE

apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 (e armatura base = 4 X 0.79)										
3	90	-0	8065	-0	0	-0	-136	1.57	1.57	5.50	5.50	-0.81	6.1	0.00
4	90	-0	7397	-0	0	-0	-116	1.57	1.57	5.50	5.50	-0.69	5.2	0.00
5	90	-0	7174	-0	0	-0	-109	1.57	1.57	5.50	5.50	-0.65	4.9	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 (e armatura base = 4 X 0.79)										
3	103	-0	16290	-0	0	0	899	1.57	1.57	5.50	5.50	-5.33	40.6	0.00
4	103	-0	14920	-0	0	0	833	1.57	1.57	5.50	5.50	-4.94	37.7	0.00
5	103	-0	14470	-0	0	0	811	1.57	1.57	5.50	5.50	-4.81	36.6	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 (e armatura base = 4 X 0.79)										
3	116	-0	16290	-0	0	0	2989	1.57	1.57	5.50	5.50	-17.72	135.0	0.00
4	116	-0	14920	-0	0	0	2748	1.57	1.57	5.50	5.50	-16.29	124.1	0.00
5	116	-0	14470	-0	0	0	2668	1.57	1.57	5.50	5.50	-15.81	120.5	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 (e armatura base = 4 X 0.79)										
3	128	-0	16290	-0	0	0	5080	1.57	1.57	7.07	5.50	-61.17	2906.0	0.27
4	128	-0	14920	-0	0	0	4663	1.57	1.57	7.07	5.50	-56.14	2667.4	0.24
5	128	-0	14470	-0	0	0	4525	1.57	1.57	7.07	5.50	-54.49	2588.8	0.23
apost= --		aant= --		ainf= 5.50 asup= 3.93 (e armatura base = 4 X 0.79)										
ASTA NUM. 11 NI 7211 NF 7267 SEZ. Rp B= 90.0 H= 30.0 (trave di fondazione)														
armatura base = 4 X 0.79 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	--													--
	cm	kg			kg*m			cm²			kg/cm²			mm
3	0	-0	-19780	0	0	0	5080	1.57	1.57	7.07	5.50	-61.17	2906.1	0.27
4	0	-0	-18180	0	0	0	4664	1.57	1.57	7.07	5.50	-56.16	2668.1	0.24
5	0	-0	-17640	0	0	0	4525	1.57	1.57	7.07	5.50	-54.49	2588.6	0.23
apost= --		aant= --		ainf= 5.50 asup= 3.93 (e armatura base = 4 X 0.79)										
3	14	-0	-19780	0	0	0	2245	1.57	1.57	5.50	5.50	-13.30	101.4	0.00
4	14	-0	-18180	0	0	0	2058	1.57	1.57	5.50	5.50	-12.20	93.0	0.00
5	14	-0	-17640	0	0	0	1997	1.57	1.57	5.50	5.50	-11.83	90.2	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 (e armatura base = 4 X 0.79)										
3	29	-0	-19780	0	0	-0	-591	1.57	1.57	5.50	5.50	-3.50	26.7	0.00
4	29	-0	-18180	0	0	-0	-547	1.57	1.57	5.50	5.50	-3.24	24.7	0.00
5	29	-0	-17640	0	0	-0	-532	1.57	1.57	5.50	5.50	-3.15	24.0	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 (e armatura base = 4 X 0.79)										
3	43	-0	-10520	0	0	-0	-2099	1.57	1.57	5.50	5.50	-12.44	94.8	0.00
4	43	-0	-9670	0	0	-0	-1932	1.57	1.57	5.50	5.50	-11.45	87.3	0.00
5	43	-0	-9388	0	0	-0	-1877	1.57	1.57	5.50	5.50	-11.13	84.8	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 (e armatura base = 4 X 0.79)										
3	57	-0	-10520	0	0	-0	-3607	1.57	1.57	5.50	5.50	-48.06	2632.0	0.24
4	57	-0	-9670	0	0	-0	-3318	1.57	1.57	5.50	5.50	-44.22	2421.8	0.20
5	57	-0	-9388	0	0	-0	-3223	1.57	1.57	5.50	5.50	-19.10	145.6	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 (e armatura base = 4 X 0.79)										
3	72	-0	-1249	0	0	-0	-3785	1.57	1.57	5.50	5.50	-50.44	2762.2	0.27
4	72	-0	-1152	0	0	-0	-3483	1.57	1.57	5.50	5.50	-46.42	2542.0	0.23
5	72	-0	-1119	0	0	-0	-3383	1.57	1.57	5.50	5.50	-45.09	2469.2	0.21
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 (e armatura base = 4 X 0.79)										
3	86	-0	8104	-0	0	-0	-3964	1.57	1.57	5.50	5.50	-52.82	2892.7	0.29
4	86	-0	7458	-0	0	-0	-3649	1.57	1.57	5.50	5.50	-48.63	2663.0	0.25
5	86	-0	7243	-0	0	-0	-3544	1.57	1.57	5.50	5.50	-47.23	2586.4	0.23
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 (e armatura base = 4 X 0.79)										
3	100	-0	8104	-0	0	-0	-2801	1.57	1.57	5.50	5.50	-16.60	126.5	0.00
4	100	-0	7458	-0	0	-0	-2580	1.57	1.57	5.50	5.50	-15.29	116.5	0.00
5	100	-0	7243	-0	0	-0	-2506	1.57	1.57	5.50	5.50	-14.85	113.2	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 (e armatura base = 4 X 0.79)										
3	115	-0	17640	-0	0	-0	-1640	1.57	1.57	5.50	5.50	-9.72	74.1	0.00
4	115	-0	16250	-0	0	-0	-1511	1.57	1.57	5.50	5.50	-8.96	68.3	0.00
5	115	-0	15780	-0	0	-0	-1468	1.57	1.57	5.50	5.50	-8.70	66.3	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 (e armatura base = 4 X 0.79)										
3	129	-0	17640	-0	0	0	888	1.57	1.57	5.50	5.50	-5.26	40.1	0.00
4	129	-0	16250	-0	0	0	818	1.57	1.57	5.50	5.50	-4.85	37.0	0.00
5	129	-0	15780	-0	0	0	795	1.57	1.57	5.50	5.50	-4.71	35.9	0.00

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Verifica travi di fondazione SLE

apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	143	-0	17640	-0	0	0	3416	1.57	1.57	5.50	5.50	-45.53	2493.3	0.22
4	143	-0	16250	-0	0	0	3147	1.57	1.57	5.50	5.50	-18.65	142.2	0.00
5	143	-0	15780	-0	0	0	3057	1.57	1.57	5.50	5.50	-18.12	138.1	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 3.93 asup= 3.93 (e armatura base = 4 X 0.79)

ASTA NUM. 12 NI 7267 NF 7254 SEZ. Rp B= 90.0 H= 30.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 0.79 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		--
cm														mm
3	0	-0	-13750	0	0	0	3415	1.57	1.57	5.50	5.50	-45.51	2492.2	0.22
4	0	-0	-12690	0	0	0	3147	1.57	1.57	5.50	5.50	-18.65	142.2	0.00
5	0	-0	-12340	0	0	0	3057	1.57	1.57	5.50	5.50	-18.12	138.1	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 3.93 asup= 3.93 (e armatura base = 4 X 0.79)

3	5	-0	-13750	0	0	0	2673	1.57	1.57	5.50	5.50	-15.84	120.7	0.00
4	5	-0	-12690	0	0	0	2462	1.57	1.57	5.50	5.50	-14.59	111.2	0.00
5	5	-0	-12340	0	0	0	2391	1.57	1.57	5.50	5.50	-14.17	108.0	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 3.93 asup= 3.93 (e armatura base = 4 X 0.79)

3	11	-0	-13750	0	0	0	1930	1.57	1.57	5.50	5.50	-11.44	87.2	0.00
4	11	-0	-12690	0	0	0	1776	1.57	1.57	5.50	5.50	-10.53	80.2	0.00
5	11	-0	-12340	0	0	0	1725	1.57	1.57	5.50	5.50	-10.22	77.9	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 3.93 asup= 3.93 (e armatura base = 4 X 0.79)

3	16	-0	-10050	0	0	0	1387	1.57	1.57	5.50	5.50	-8.22	62.7	0.00
4	16	-0	-9277	0	0	0	1275	1.57	1.57	5.50	5.50	-7.56	57.6	0.00
5	16	-0	-9018	0	0	0	1238	1.57	1.57	5.50	5.50	-7.34	55.9	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 3.93 asup= 3.93 (e armatura base = 4 X 0.79)

3	22	-0	-10050	0	0	0	845	1.57	1.57	5.50	5.50	-5.01	38.2	0.00
4	22	-0	-9277	0	0	0	774	1.57	1.57	5.50	5.50	-4.59	35.0	0.00
5	22	-0	-9018	0	0	0	751	1.57	1.57	5.50	5.50	-4.45	33.9	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 3.93 asup= 3.93 (e armatura base = 4 X 0.79)

3	27	-0	-6342	0	0	0	502	1.57	1.57	5.50	5.50	-2.97	22.7	0.00
4	27	-0	-5846	0	0	0	459	1.57	1.57	5.50	5.50	-2.72	20.7	0.00
5	27	-0	-5680	0	0	0	444	1.57	1.57	5.50	5.50	-2.63	20.1	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 3.93 asup= 3.93 (e armatura base = 4 X 0.79)

3	32	-0	-6342	0	0	0	159	1.57	1.57	5.50	5.50	-0.94	7.2	0.00
4	32	-0	-5846	0	0	0	143	1.57	1.57	5.50	5.50	-0.85	6.5	0.00
5	32	-0	-5680	0	0	0	138	1.57	1.57	5.50	5.50	-0.82	6.2	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 3.93 asup= 3.93 (e armatura base = 4 X 0.79)

3	38	-0	-2612	0	0	0	18	1.57	1.57	5.50	5.50	-0.11	0.8	0.00
4	38	-0	-2396	0	0	0	14	1.57	1.57	5.50	5.50	-0.08	0.6	0.00
5	38	-0	-2324	0	0	0	12	1.57	1.57	5.50	5.50	-0.07	0.5	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 3.93 asup= 3.93 (e armatura base = 4 X 0.79)

3	43	-0	-2612	0	0	-0	-123	1.57	1.57	5.50	5.50	-0.73	5.5	0.00
4	43	-0	-2396	0	0	-0	-116	1.57	1.57	5.50	5.50	-0.69	5.2	0.00
5	43	-0	-2324	0	0	-0	-114	1.57	1.57	5.50	5.50	-0.67	5.1	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 3.93 asup= 3.93 (e armatura base = 4 X 0.79)

3	49	-0	1137	-0	0	-0	-61	1.57	1.57	5.50	5.50	-0.36	2.8	0.00
4	49	-0	1073	-0	0	-0	-58	1.57	1.57	5.50	5.50	-0.34	2.6	0.00
5	49	-0	1052	-0	0	-0	-57	1.57	1.57	5.50	5.50	-0.34	2.6	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 3.93 asup= 3.93 (e armatura base = 4 X 0.79)

3	54	-0	1137	-0	0	-0	0	1.57	1.57	5.50	5.50	-0.00	0.0	0.00
4	54	-0	1073	-0	0	-0	0	1.57	1.57	5.50	5.50	-0.00	0.0	0.00
5	54	-0	1052	-0	0	-0	0	1.57	1.57	5.50	5.50	-0.00	0.0	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 3.93 asup= 3.93 (e armatura base = 4 X 0.79)

ASTA NUM. 13 NI 17700 NF 2200 SEZ. Rp B= 80.0 H= 30.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 0.79 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		--
cm														mm

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Verifica travi di fondazione SLE

3	0	-0	-4608	-0	0	0	0	1.57	1.57	5.50	5.50	-0.00	0.0	0.00
4	0	-0	-4528	-0	0	0	0	1.57	1.57	5.50	5.50	-0.00	0.0	0.00
5	0	-0	-4502	-0	0	0	0	1.57	1.57	5.50	5.50	-0.00	0.0	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 (e armatura base = 4 X 0.79)										
3	12	-0	-4608	-0	0	0	-564	1.57	1.57	5.50	5.50	-3.73	28.4	0.00
4	12	-0	-4528	-0	0	0	-554	1.57	1.57	5.50	5.50	-3.67	27.9	0.00
5	12	-0	-4502	-0	0	0	-551	1.57	1.57	5.50	5.50	-3.65	27.8	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 (e armatura base = 4 X 0.79)										
3	24	-0	-4608	-0	0	0	-1128	1.57	1.57	5.50	5.50	-7.47	56.9	0.00
4	24	-0	-4528	-0	0	0	-1108	1.57	1.57	5.50	5.50	-7.34	55.9	0.00
5	24	-0	-4502	-0	0	0	-1102	1.57	1.57	5.50	5.50	-7.30	55.6	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 (e armatura base = 4 X 0.79)										
3	37	-0	-1797	-0	0	0	-1348	1.57	1.57	5.50	5.50	-8.93	68.0	0.00
4	37	-0	-1746	-0	0	0	-1322	1.57	1.57	5.50	5.50	-8.75	66.7	0.00
5	37	-0	-1729	-0	0	0	-1314	1.57	1.57	5.50	5.50	-8.70	66.3	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 (e armatura base = 4 X 0.79)										
3	49	-0	-1797	-0	0	0	-1568	1.57	1.57	5.50	5.50	-10.38	79.1	0.00
4	49	-0	-1746	-0	0	0	-1535	1.57	1.57	5.50	5.50	-10.17	77.5	0.00
5	49	-0	-1729	-0	0	0	-1525	1.57	1.57	5.50	5.50	-10.10	76.9	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 (e armatura base = 4 X 0.79)										
3	61	-0	1288	0	0	0	-1409	1.57	1.57	5.50	5.50	-9.33	71.1	0.00
4	61	-0	1269	0	0	0	-1380	1.57	1.57	5.50	5.50	-9.14	69.6	0.00
5	61	-0	1263	0	0	0	-1370	1.57	1.57	5.50	5.50	-9.08	69.1	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 (e armatura base = 4 X 0.79)										
3	73	-0	4672	0	0	0	-1252	1.57	1.57	5.50	5.50	-8.29	63.2	0.00
4	73	-0	4542	0	0	0	-1225	1.57	1.57	5.50	5.50	-8.11	61.8	0.00
5	73	-0	4498	0	0	0	-1216	1.57	1.57	5.50	5.50	-8.05	61.3	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 (e armatura base = 4 X 0.79)										
3	86	-0	4672	0	0	0	-680	1.57	1.57	5.50	5.50	-4.51	34.3	0.00
4	86	-0	4542	0	0	0	-669	1.57	1.57	5.50	5.50	-4.43	33.8	0.00
5	86	-0	4498	0	0	0	-665	1.57	1.57	5.50	5.50	-4.40	33.5	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 (e armatura base = 4 X 0.79)										
3	98	-0	8374	0	0	-0	-109	1.57	1.57	5.50	5.50	-0.72	5.5	0.00
4	98	-0	8090	0	0	-0	-114	1.57	1.57	5.50	5.50	-0.75	5.7	0.00
5	98	-0	7996	0	0	-0	-115	1.57	1.57	5.50	5.50	-0.76	5.8	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 (e armatura base = 4 X 0.79)										
3	110	-0	8374	0	0	-0	916	1.57	1.57	5.50	5.50	-6.06	46.2	0.00
4	110	-0	8090	0	0	-0	876	1.57	1.57	5.50	5.50	-5.80	44.2	0.00
5	110	-0	7996	0	0	-0	863	1.57	1.57	5.50	5.50	-5.72	43.6	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 (e armatura base = 4 X 0.79)										
3	122	-0	8374	0	0	-0	1940	1.57	1.57	5.50	5.50	-12.85	97.9	0.00
4	122	-0	8090	0	0	-0	1866	1.57	1.57	5.50	5.50	-12.36	94.1	0.00
5	122	-0	7996	0	0	-0	1841	1.57	1.57	5.50	5.50	-12.20	92.9	0.00

ASTA NUM. 14 NI 2200 NF 2038 SEZ. Rp B= 80.0 H= 30.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 0.79 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
cm														
3	0	-0	-7707	-0	0	-0	1939	1.57	1.57	5.50	5.50	-12.84	97.8	0.00
4	0	-0	-7332	-0	0	-0	1865	1.57	1.57	5.50	5.50	-12.35	94.1	0.00
5	0	-0	-7207	-0	0	-0	1841	1.57	1.57	5.50	5.50	-12.19	92.9	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 (e armatura base = 4 X 0.79)										
3	12	-0	-7707	-0	0	-0	996	1.57	1.57	5.50	5.50	-6.60	50.3	0.00
4	12	-0	-7332	-0	0	-0	968	1.57	1.57	5.50	5.50	-6.41	48.8	0.00
5	12	-0	-7207	-0	0	-0	959	1.57	1.57	5.50	5.50	-6.35	48.4	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 (e armatura base = 4 X 0.79)										
3	24	-0	-7707	-0	0	-0	53	1.57	1.57	5.50	5.50	-0.35	2.7	0.00
4	24	-0	-7332	-0	0	-0	71	1.57	1.57	5.50	5.50	-0.47	3.6	0.00
5	24	-0	-7207	-0	0	-0	78	1.57	1.57	5.50	5.50	-0.51	3.9	0.00

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Verifica travi di fondazione SLE

apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	37	-0	-3399	-0	0	0	-362	1.57	1.57	5.50	5.50	-2.40	18.3	0.00
4	37	-0	-3259	-0	0	0	-327	1.57	1.57	5.50	5.50	-2.17	16.5	0.00
5	37	-0	-3213	-0	0	0	-316	1.57	1.57	5.50	5.50	-2.09	15.9	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	49	-0	-3399	-0	0	0	-778	1.57	1.57	5.50	5.50	-5.15	39.3	0.00
4	49	-0	-3259	-0	0	0	-726	1.57	1.57	5.50	5.50	-4.81	36.6	0.00
5	49	-0	-3213	-0	0	0	-709	1.57	1.57	5.50	5.50	-4.70	35.8	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	61	-0	1197	0	0	0	-632	1.57	1.57	5.50	5.50	-4.18	31.9	0.00
4	61	-0	1060	0	0	0	-597	1.57	1.57	5.50	5.50	-3.95	30.1	0.00
5	61	-0	1014	0	0	0	-585	1.57	1.57	5.50	5.50	-3.87	29.5	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	73	-0	6092	0	0	0	-486	1.57	1.57	5.50	5.50	-3.22	24.5	0.00
4	73	-0	5637	0	0	0	-467	1.57	1.57	5.50	5.50	-3.09	23.6	0.00
5	73	-0	5485	0	0	0	-461	1.57	1.57	5.50	5.50	-3.05	23.3	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	86	-0	6092	0	0	-0	260	1.57	1.57	5.50	5.50	-1.72	13.1	0.00
4	86	-0	5637	0	0	-0	222	1.57	1.57	5.50	5.50	-1.47	11.2	0.00
5	86	-0	5485	0	0	-0	210	1.57	1.57	5.50	5.50	-1.39	10.6	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	98	-0	11300	0	0	-0	1005	1.57	1.57	5.50	5.50	-6.66	50.7	0.00
4	98	-0	10480	0	0	-0	912	1.57	1.57	5.50	5.50	-6.04	46.0	0.00
5	98	-0	10210	0	0	-0	881	1.57	1.57	5.50	5.50	-5.84	44.5	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	110	-0	11300	0	0	-0	2387	1.57	1.57	5.50	5.50	-15.81	120.5	0.00
4	110	-0	10480	0	0	-0	2194	1.57	1.57	5.50	5.50	-14.53	110.7	0.00
5	110	-0	10210	0	0	-0	2130	1.57	1.57	5.50	5.50	-14.11	107.5	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	122	-0	11300	0	0	-0	3770	1.57	1.57	5.50	5.50	-53.37	2761.1	0.26
4	122	-0	10480	0	0	-0	3476	1.57	1.57	5.50	5.50	-49.22	2546.3	0.23
5	122	-0	10210	0	0	-0	3379	1.57	1.57	5.50	5.50	-47.84	2475.1	0.22
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		(e armatura base = 4 X 0.79)						
ASTA NUM. 15 NI 2038 NF 17701 SEZ. Rp B= 80.0 H= 30.0 (trave di fondazione)														
armatura base = 4 X 0.79				per le armature aggiuntive consultare il tabulato										
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm		kg			kg*m				cm²			kg/cm²	mm
3	0	-0	-15020	-0	0	-0	3770	1.57	1.57	5.50	5.50	-53.37	2761.3	0.26
4	0	-0	-13840	-0	0	-0	3477	1.57	1.57	5.50	5.50	-49.22	2546.7	0.23
5	0	-0	-13440	-0	0	-0	3380	1.57	1.57	5.50	5.50	-47.85	2475.6	0.22
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	12	-0	-15020	-0	0	-0	1933	1.57	1.57	5.50	5.50	-12.80	97.5	0.00
4	12	-0	-13840	-0	0	-0	1784	1.57	1.57	5.50	5.50	-11.82	90.0	0.00
5	12	-0	-13440	-0	0	-0	1736	1.57	1.57	5.50	5.50	-11.50	87.6	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	24	-0	-15020	-0	0	-0	95	1.57	1.57	5.50	5.50	-0.63	4.8	0.00
4	24	-0	-13840	-0	0	-0	93	1.57	1.57	5.50	5.50	-0.61	4.7	0.00
5	24	-0	-13440	-0	0	-0	92	1.57	1.57	5.50	5.50	-0.61	4.6	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	37	-0	-9288	-0	0	0	-1041	1.57	1.57	5.50	5.50	-6.89	52.5	0.00
4	37	-0	-8540	-0	0	0	-952	1.57	1.57	5.50	5.50	-6.31	48.0	0.00
5	37	-0	-8291	-0	0	0	-923	1.57	1.57	5.50	5.50	-6.11	46.5	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	49	-0	-9288	-0	0	0	-2177	1.57	1.57	5.50	5.50	-14.42	109.8	0.00
4	49	-0	-8540	-0	0	0	-1997	1.57	1.57	5.50	5.50	-13.23	100.8	0.00
5	49	-0	-8291	-0	0	0	-1937	1.57	1.57	5.50	5.50	-12.83	97.7	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	61	-0	-3322	-0	0	0	-2583	1.57	1.57	5.50	5.50	-17.11	130.3	0.00
4	61	-0	-3048	-0	0	0	-2370	1.57	1.57	5.50	5.50	-15.70	119.6	0.00

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Verifica travi di fondazione SLE

61	-0	-2957	-0	0	0	-2299	1.57	1.57	5.50	5.50	-15.22	116.0	0.00	
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 (e armatura base = 4 X 0.79)										
3	73	-0	-3322	-0	0	0	-2990	1.57	1.57	5.50	5.50	-42.33	2190.0	0.17
4	73	-0	-3048	-0	0	0	-2743	1.57	1.57	5.50	5.50	-18.17	138.4	0.00
5	73	-0	-2957	-0	0	0	-2661	1.57	1.57	5.50	5.50	-17.62	134.3	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 (e armatura base = 4 X 0.79)										
3	86	-0	2909	0	0	0	-2634	1.57	1.57	5.50	5.50	-17.45	132.9	0.00
4	86	-0	2671	0	0	0	-2416	1.57	1.57	5.50	5.50	-16.00	121.9	0.00
5	86	-0	2592	0	0	0	-2344	1.57	1.57	5.50	5.50	-15.52	118.3	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 (e armatura base = 4 X 0.79)										
3	98	-0	9454	0	0	0	-2279	1.57	1.57	5.50	5.50	-15.09	115.0	0.00
4	98	-0	8661	0	0	0	-2090	1.57	1.57	5.50	5.50	-13.84	105.4	0.00
5	98	-0	8397	0	0	0	-2027	1.57	1.57	5.50	5.50	-13.42	102.3	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 (e armatura base = 4 X 0.79)										
3	110	-0	9454	0	0	0	-1122	1.57	1.57	5.50	5.50	-7.43	56.6	0.00
4	110	-0	8661	0	0	0	-1030	1.57	1.57	5.50	5.50	-6.82	52.0	0.00
5	110	-0	8397	0	0	0	-1000	1.57	1.57	5.50	5.50	-6.62	50.4	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 (e armatura base = 4 X 0.79)										
3	122	-0	9454	0	0	0	34	1.57	1.57	5.50	5.50	-0.23	1.7	0.00
4	122	-0	8661	0	0	0	29	1.57	1.57	5.50	5.50	-0.19	1.5	0.00
5	122	-0	8397	0	0	0	28	1.57	1.57	5.50	5.50	-0.18	1.4	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 (e armatura base = 4 X 0.79)										
ASTA NUM. 16		NI 17699		NF 2218 SEZ. Rp B= 80.0 H= 30.0 (trave di fondazione)										
armatura base = 4 X 0.79				per le armature aggiuntive consultare il tabulato										
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	-0	-3717	-0	0	0	0	1.57	1.57	5.50	5.50	-0.00	-0.0	0.00
4	0	-0	-3748	-0	0	0	0	1.57	1.57	5.50	5.50	-0.00	-0.0	0.00
5	0	-0	-3758	-0	0	0	0	1.57	1.57	5.50	5.50	-0.00	-0.0	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 (e armatura base = 4 X 0.79)										
3	12	-0	-3717	-0	0	0	-455	1.57	1.57	5.50	5.50	-3.01	22.9	0.00
4	12	-0	-3748	-0	0	0	-459	1.57	1.57	5.50	5.50	-3.04	23.1	0.00
5	12	-0	-3758	-0	0	0	-460	1.57	1.57	5.50	5.50	-3.04	23.2	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 (e armatura base = 4 X 0.79)										
3	24	-0	-3717	-0	0	0	-910	1.57	1.57	5.50	5.50	-6.02	45.9	0.00
4	24	-0	-3748	-0	0	0	-917	1.57	1.57	5.50	5.50	-6.07	46.3	0.00
5	24	-0	-3758	-0	0	0	-920	1.57	1.57	5.50	5.50	-6.09	46.4	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 (e armatura base = 4 X 0.79)										
3	37	-0	-1484	-0	0	0	-1091	1.57	1.57	5.50	5.50	-7.23	55.1	0.00
4	37	-0	-1472	-0	0	0	-1097	1.57	1.57	5.50	5.50	-7.27	55.4	0.00
5	37	-0	-1468	-0	0	0	-1099	1.57	1.57	5.50	5.50	-7.28	55.5	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 (e armatura base = 4 X 0.79)										
3	49	-0	-1484	-0	0	0	-1273	1.57	1.57	5.50	5.50	-8.43	64.2	0.00
4	49	-0	-1472	-0	0	0	-1277	1.57	1.57	5.50	5.50	-8.46	64.4	0.00
5	49	-0	-1468	-0	0	0	-1279	1.57	1.57	5.50	5.50	-8.47	64.5	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 (e armatura base = 4 X 0.79)										
3	61	-0	1027	0	0	0	-1147	1.57	1.57	5.50	5.50	-7.60	57.9	0.00
4	61	-0	1040	0	0	0	-1150	1.57	1.57	5.50	5.50	-7.62	58.0	0.00
5	61	-0	1045	0	0	0	-1151	1.57	1.57	5.50	5.50	-7.62	58.1	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 (e armatura base = 4 X 0.79)										
3	73	-0	3833	0	0	0	-1022	1.57	1.57	5.50	5.50	-6.77	51.5	0.00
4	73	-0	3807	0	0	0	-1023	1.57	1.57	5.50	5.50	-6.78	51.6	0.00
5	73	-0	3798	0	0	0	-1023	1.57	1.57	5.50	5.50	-6.78	51.6	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 (e armatura base = 4 X 0.79)										
3	86	-0	3833	0	0	0	-552	1.57	1.57	5.50	5.50	-3.66	27.9	0.00
4	86	-0	3807	0	0	0	-557	1.57	1.57	5.50	5.50	-3.69	28.1	0.00
5	86	-0	3798	0	0	0	-558	1.57	1.57	5.50	5.50	-3.70	28.2	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93 asup= 3.93 (e armatura base = 4 X 0.79)										
3	98	-0	6952	0	0	-0	-83	1.57	1.57	5.50	5.50	-0.55	4.2	0.00

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Verifica travi di fondazione SLE

5	98	-0	6810	0	0	-0	-94	1.57	1.57	5.50	5.50	-0.62	4.7	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	110	-0	6952	0	0	-0	767	1.57	1.57	5.50	5.50	-5.08	38.7	0.00
4	110	-0	6845	0	0	-0	746	1.57	1.57	5.50	5.50	-4.94	37.6	0.00
5	110	-0	6810	0	0	-0	739	1.57	1.57	5.50	5.50	-4.90	37.3	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	122	-0	6952	0	0	-0	1617	1.57	1.57	5.50	5.50	-10.71	81.6	0.00
4	122	-0	6845	0	0	-0	1584	1.57	1.57	5.50	5.50	-10.49	79.9	0.00
5	122	-0	6810	0	0	-0	1572	1.57	1.57	5.50	5.50	-10.41	79.3	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		(e armatura base = 4 X 0.79)						
ASTA NUM. 17 NI 2218 NF 2074 SEZ. Rp B= 80.0 H= 30.0 (trave di fondazione)														
armatura base = 4 X 0.79				per le armature aggiuntive consultare il tabulato										
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	-0	-6544	-0	0	-0	1617	1.57	1.57	5.50	5.50	-10.71	81.6	0.00
4	0	-0	-6315	-0	0	-0	1583	1.57	1.57	5.50	5.50	-10.48	79.9	0.00
5	0	-0	-6238	-0	0	-0	1572	1.57	1.57	5.50	5.50	-10.41	79.3	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	12	-0	-6544	-0	0	-0	816	1.57	1.57	5.50	5.50	-5.41	41.2	0.00
4	12	-0	-6315	-0	0	-0	810	1.57	1.57	5.50	5.50	-5.37	40.9	0.00
5	12	-0	-6238	-0	0	-0	809	1.57	1.57	5.50	5.50	-5.36	40.8	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	24	-0	-6544	-0	0	-0	16	1.57	1.57	5.50	5.50	-0.10	0.8	0.00
4	24	-0	-6315	-0	0	-0	38	1.57	1.57	5.50	5.50	-0.25	1.9	0.00
5	24	-0	-6238	-0	0	-0	46	1.57	1.57	5.50	5.50	-0.30	2.3	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	37	-0	-2825	-0	0	0	-330	1.57	1.57	5.50	5.50	-2.19	16.7	0.00
4	37	-0	-2757	-0	0	0	-299	1.57	1.57	5.50	5.50	-1.98	15.1	0.00
5	37	-0	-2735	-0	0	0	-289	1.57	1.57	5.50	5.50	-1.91	14.6	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	49	-0	-2825	-0	0	0	-676	1.57	1.57	5.50	5.50	-4.48	34.1	0.00
4	49	-0	-2757	-0	0	0	-637	1.57	1.57	5.50	5.50	-4.22	32.1	0.00
5	49	-0	-2735	-0	0	0	-624	1.57	1.57	5.50	5.50	-4.13	31.5	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	61	-0	1180	0	0	0	-531	1.57	1.57	5.50	5.50	-3.52	26.8	0.00
4	61	-0	1045	0	0	0	-509	1.57	1.57	5.50	5.50	-3.37	25.7	0.00
5	61	-0	1000	0	0	0	-501	1.57	1.57	5.50	5.50	-3.32	25.3	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	73	-0	5484	0	0	0	-387	1.57	1.57	5.50	5.50	-2.56	19.5	0.00
4	73	-0	5105	0	0	0	-381	1.57	1.57	5.50	5.50	-2.52	19.2	0.00
5	73	-0	4979	0	0	0	-379	1.57	1.57	5.50	5.50	-2.51	19.1	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	86	-0	5484	0	0	-0	284	1.57	1.57	5.50	5.50	-1.88	14.3	0.00
4	86	-0	5105	0	0	-0	243	1.57	1.57	5.50	5.50	-1.61	12.3	0.00
5	86	-0	4979	0	0	-0	230	1.57	1.57	5.50	5.50	-1.52	11.6	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	98	-0	10100	0	0	-0	955	1.57	1.57	5.50	5.50	-6.32	48.2	0.00
4	98	-0	9430	0	0	-0	868	1.57	1.57	5.50	5.50	-5.75	43.8	0.00
5	98	-0	9208	0	0	-0	839	1.57	1.57	5.50	5.50	-5.56	42.3	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	110	-0	10100	0	0	-0	2190	1.57	1.57	5.50	5.50	-14.51	110.5	0.00
4	110	-0	9430	0	0	-0	2022	1.57	1.57	5.50	5.50	-13.39	102.0	0.00
5	110	-0	9208	0	0	-0	1966	1.57	1.57	5.50	5.50	-13.02	99.2	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	122	-0	10100	0	0	-0	3426	1.57	1.57	5.50	5.50	-48.50	2509.2	0.22
4	122	-0	9430	0	0	-0	3176	1.57	1.57	5.50	5.50	-44.96	2325.9	0.19
5	122	-0	9208	0	0	-0	3092	1.57	1.57	5.50	5.50	-43.77	2264.7	0.18
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		(e armatura base = 4 X 0.79)						

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Verifica travi di fondazione SLE

ASTA NUM. 18 NI 2074 NF 17698 SEZ. Rp B= 80.0 H= 30.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 0.79 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	-0	-13610	-0	0	-0	3425	1.57	1.57	5.50	5.50	-48.49	2508.6	0.22
4	0	-0	-12600	-0	0	-0	3176	1.57	1.57	5.50	5.50	-44.96	2326.2	0.19
5	0	-0	-12260	-0	0	-0	3092	1.57	1.57	5.50	5.50	-43.77	2264.7	0.18
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	12	-0	-13610	-0	0	-0	1760	1.57	1.57	5.50	5.50	-11.66	88.8	0.00
4	12	-0	-12600	-0	0	-0	1635	1.57	1.57	5.50	5.50	-10.83	82.5	0.00
5	12	-0	-12260	-0	0	-0	1592	1.57	1.57	5.50	5.50	-10.55	80.3	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	24	-0	-13610	-0	0	-0	97	1.57	1.57	5.50	5.50	-0.64	4.9	0.00
4	24	-0	-12600	-0	0	-0	94	1.57	1.57	5.50	5.50	-0.62	4.7	0.00
5	24	-0	-12260	-0	0	-0	93	1.57	1.57	5.50	5.50	-0.61	4.7	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	37	-0	-8469	-0	0	0	-939	1.57	1.57	5.50	5.50	-6.22	47.4	0.00
4	37	-0	-7824	-0	0	0	-863	1.57	1.57	5.50	5.50	-5.72	43.6	0.00
5	37	-0	-7609	-0	0	0	-838	1.57	1.57	5.50	5.50	-5.55	42.3	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	49	-0	-8469	-0	0	0	-1976	1.57	1.57	5.50	5.50	-13.09	99.7	0.00
4	49	-0	-7824	-0	0	0	-1821	1.57	1.57	5.50	5.50	-12.06	91.9	0.00
5	49	-0	-7609	-0	0	0	-1769	1.57	1.57	5.50	5.50	-11.72	89.3	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	61	-0	-3097	-0	0	0	-2355	1.57	1.57	5.50	5.50	-15.60	118.8	0.00
4	61	-0	-2850	-0	0	0	-2170	1.57	1.57	5.50	5.50	-14.37	109.5	0.00
5	61	-0	-2767	-0	0	0	-2107	1.57	1.57	5.50	5.50	-13.96	106.3	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	73	-0	-3097	-0	0	0	-2734	1.57	1.57	5.50	5.50	-18.11	137.9	0.00
4	73	-0	-2850	-0	0	0	-2518	1.57	1.57	5.50	5.50	-16.68	127.1	0.00
5	73	-0	-2767	-0	0	0	-2446	1.57	1.57	5.50	5.50	-16.20	123.4	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	86	-0	2542	0	0	0	-2423	1.57	1.57	5.50	5.50	-16.05	122.3	0.00
4	86	-0	2352	0	0	0	-2230	1.57	1.57	5.50	5.50	-14.77	112.5	0.00
5	86	-0	2288	0	0	0	-2166	1.57	1.57	5.50	5.50	-14.35	109.3	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	98	-0	8489	0	0	0	-2112	1.57	1.57	5.50	5.50	-13.99	106.6	0.00
4	98	-0	7819	0	0	0	-1943	1.57	1.57	5.50	5.50	-12.87	98.0	0.00
5	98	-0	7595	0	0	0	-1887	1.57	1.57	5.50	5.50	-12.50	95.2	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	110	-0	8489	0	0	0	-1073	1.57	1.57	5.50	5.50	-7.11	54.2	0.00
4	110	-0	7819	0	0	0	-986	1.57	1.57	5.50	5.50	-6.53	49.8	0.00
5	110	-0	7595	0	0	0	-958	1.57	1.57	5.50	5.50	-6.34	48.3	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	122	-0	8489	0	0	0	-35	1.57	1.57	5.50	5.50	-0.23	1.8	0.00
4	122	-0	7819	0	0	0	-30	1.57	1.57	5.50	5.50	-0.20	1.5	0.00
5	122	-0	7595	0	0	0	-29	1.57	1.57	5.50	5.50	-0.19	1.4	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 3.93		asup= 3.93		(e armatura base = 4 X 0.79)						

ASTA NUM. 19 NI 17701 NF 17698 SEZ. Rp B= 60.0 H= 30.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 0.79 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	-0	-17510	0	0	0	4312	1.57	1.57	8.64	3.93	-61.76	2063.8	0.14
4	0	-0	-16010	0	0	0	3950	1.57	1.57	8.64	3.93	-56.57	1890.5	0.12
5	0	-0	-15510	0	0	0	3829	1.57	1.57	8.64	3.93	-54.84	1832.6	0.12
apost= --		aant= --		ainf= 7.07		asup= 2.36		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	28	-0	-17510	0	0	-0	-591	1.57	1.57	3.93	3.93	-5.23	39.8	0.00

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Verifica travi di fondazione SLE

4	28	-0	-16010	0	0	-0	-533	1.57	1.57	3.93	3.93	-4.72	35.9	0.00
5	28	-0	-15510	0	0	-0	-514	1.57	1.57	3.93	3.93	-4.55	34.7	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 2.36		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	56	-0	-17510	0	0	-0	-5493	1.57	1.57	3.93	7.85	-81.38	2880.7	0.22
4	56	-0	-16010	0	0	-0	-5015	1.57	1.57	3.93	7.85	-74.31	2630.2	0.19
5	56	-0	-15510	0	0	-0	-4856	1.57	1.57	3.93	7.85	-71.95	2546.9	0.19
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 6.28		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	84	-0	-7686	0	0	-0	-7643	1.57	1.57	3.93	11.00	-100.76	2904.7	0.19
4	84	-0	-7038	0	0	-0	-6985	1.57	1.57	3.93	11.00	-92.08	2654.5	0.17
5	84	-0	-6821	0	0	-0	-6766	1.57	1.57	3.93	11.00	-89.19	2571.4	0.16
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 9.42		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	112	-0	-7686	0	0	-0	-9795	1.57	1.57	3.93	14.14	-118.99	2930.6	0.17
4	112	-0	-7038	0	0	-0	-8955	1.57	1.57	3.93	14.14	-108.78	2679.3	0.15
5	112	-0	-6821	0	0	-0	-8676	1.57	1.57	3.93	14.14	-105.39	2595.8	0.15
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 12.57		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	140	-0	215	-0	0	-0	-9735	1.57	1.57	3.93	14.14	-118.25	2912.6	0.17
4	140	-0	188	-0	0	-0	-8902	1.57	1.57	3.93	14.14	-108.14	2663.5	0.15
5	140	-0	179	-0	0	-0	-8626	1.57	1.57	3.93	14.14	-104.78	2580.8	0.15
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 12.57		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	168	-0	7911	-0	0	-0	-9675	1.57	1.57	3.93	14.14	-117.53	2894.7	0.17
4	168	-0	7234	-0	0	-0	-8850	1.57	1.57	3.93	14.14	-107.51	2647.9	0.15
5	168	-0	7008	-0	0	-0	-8576	1.57	1.57	3.93	14.14	-104.17	2565.7	0.15
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 12.57		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	196	-0	7911	-0	0	-0	-7460	1.57	1.57	3.93	11.00	-98.34	2835.1	0.18
4	196	-0	7234	-0	0	-0	-6824	1.57	1.57	3.93	11.00	-89.97	2593.6	0.16
5	196	-0	7008	-0	0	-0	-6613	1.57	1.57	3.93	11.00	-87.17	2513.2	0.16
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 9.42		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	224	-0	17090	-0	0	-0	-5245	1.57	1.57	3.93	7.85	-77.71	2750.6	0.20
4	224	-0	15650	-0	0	-0	-4799	1.57	1.57	3.93	7.85	-71.10	2516.7	0.18
5	224	-0	15170	-0	0	-0	-4650	1.57	1.57	3.93	7.85	-68.90	2438.8	0.18
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 6.28		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	252	-0	17090	-0	0	-0	-460	1.57	1.57	3.93	3.93	-4.07	31.0	0.00
4	252	-0	15650	-0	0	-0	-417	1.57	1.57	3.93	3.93	-3.69	28.1	0.00
5	252	-0	15170	-0	0	-0	-403	1.57	1.57	3.93	3.93	-3.57	27.2	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.36		asup= 2.36		(e armatura base = 4 X 0.79)						
3	280	-0	17090	-0	0	0	4326	1.57	1.57	8.64	3.93	-61.95	2070.4	0.14
4	280	-0	15650	-0	0	0	3965	1.57	1.57	8.64	3.93	-56.78	1897.6	0.12
5	280	-0	15170	-0	0	0	3845	1.57	1.57	8.64	3.93	-55.06	1840.1	0.12
apost= --		aant= --		ainf= 7.07		asup= 2.36		(e armatura base = 4 X 0.79)						

Verifica della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi nuove 1°P a SLU e SLV

Lavoro: **Progetto QM al 16-7** Intestazione lavoro: **Progetto**
Elemento: **TRAVE** Gruppo: **63** Tabella: **Tabella travi**
Descrizione: **Travi nuove 1p**
Spunt. I **30.0** cm Spunt. J **30.0** cm
Rck: **300.00** kg/cm² f_{yk}: **4580.0** kg/cm²
Copriferro superiore: **3.0** cm Copriferro inferiore: **3.0** cm Copriferro laterale: **3.0** cm
Verifica in ottemperanza alle NTC2008
Diametro staffe: **8** mm Numero braccia: **2**

ASTA NUM. 27 NI 10288 NF 10255 SEZ. Rp B= 35.0 H= 50.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso q_y tot.
q_y medio: 4.3750 11.4030 6.4260 22.2040 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq				Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m		cm	
1A	0	-6147	8409	-535	705	-1108	-8720	3.08	6.16	3.08	6.16	3	0.90	0.23	2.49	4.99	0.69	15.8
1B	0	-6147	8409	-535	705	-1108	-8720	3.08	6.16	3.08	6.16	3	0.90	0.23	2.49	4.99	0.69	15.8
1C	0	-6147	8409	-535	705	-1108	-8720	3.08	6.16	3.08	6.16	3	0.90	0.23	2.49	4.99	0.69	15.8
1D	0	-6147	8409	-535	705	-1108	-8720	3.08	6.16	3.08	6.16	3	0.90	0.23	2.49	4.99	0.69	15.8
1E	0	-6147	8409	-535	705	-1108	-8720	3.08	6.16	3.08	6.16	3	0.90	0.23	2.49	4.99	0.69	15.8
1F	0	-6147	8409	-535	705	-1108	-8720	3.08	6.16	3.08	6.16	3	0.90	0.23	2.49	4.99	0.69	15.8
1G	0	-6147	8409	-535	705	-1108	-8720	3.08	6.16	3.08	6.16	3	0.90	0.23	2.49	4.99	0.69	15.8
1H	0	-6147	8409	-535	705	-1108	-8720	3.08	6.16	3.08	6.16	3	0.90	0.23	2.49	4.99	0.69	15.8
1I	0	-6147	8409	-535	705	-1108	-8720	3.08	6.16	3.08	6.16	3	0.90	0.23	2.49	4.99	0.69	15.8
1J	0	-6147	8409	-535	705	-1108	-8720	3.08	6.16	3.08	6.16	3	0.90	0.23	2.49	4.99	0.69	15.8
1K	0	-6147	8409	-535	705	-1108	-8720	3.08	6.16	3.08	6.16	3	0.90	0.23	2.49	4.99	0.69	15.8
1L	0	-6147	8409	-535	705	-1108	-8720	3.08	6.16	3.08	6.16	3	0.90	0.23	2.49	4.99	0.69	15.8
1M	0	-6147	8409	-535	705	-1108	-8720	3.08	6.16	3.08	6.16	3	0.90	0.23	2.49	4.99	0.69	15.8
1N	0	-6147	8409	-535	705	-1108	-8720	3.08	6.16	3.08	6.16	3	0.90	0.23	2.49	4.99	0.69	15.8
1O	0	-6147	8409	-535	705	-1108	-8720	3.08	6.16	3.08	6.16	3	0.90	0.23	2.49	4.99	0.69	15.8
1P	0	-6147	8409	-535	705	-1108	-8720	3.08	6.16	3.08	6.16	3	0.90	0.23	2.49	4.99	0.69	15.8
2	0	-7656	13130	-762	1103	-1596	-13950	4.62	6.16	4.62	7.70	3	0.91	0.36	3.99	7.79	1.09	10.1

apost= 1.54 aant= 3.08 ainf= 1.54 asup= 4.62 staffe= 2 d 8 / 10.1 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	35	-6147	7714	-535	705	-919	-5867	3.08	6.16	3.08	6.16	3	0.82	0.22	2.36	4.58	0.69	16.9
1B	35	-6147	7714	-535	705	-919	-5867	3.08	6.16	3.08	6.16	3	0.82	0.22	2.36	4.58	0.69	16.9
1C	35	-6147	7714	-535	705	-919	-5867	3.08	6.16	3.08	6.16	3	0.82	0.22	2.36	4.58	0.69	16.9
1D	35	-6147	7714	-535	705	-919	-5867	3.08	6.16	3.08	6.16	3	0.82	0.22	2.36	4.58	0.69	16.9
1E	35	-6147	7714	-535	705	-919	-5867	3.08	6.16	3.08	6.16	3	0.82	0.22	2.36	4.58	0.69	16.9
1F	35	-6147	7714	-535	705	-919	-5867	3.08	6.16	3.08	6.16	3	0.82	0.22	2.36	4.58	0.69	16.9
1G	35	-6147	7714	-535	705	-919	-5867	3.08	6.16	3.08	6.16	3	0.82	0.22	2.36	4.58	0.69	16.9
1H	35	-6147	7714	-535	705	-919	-5867	3.08	6.16	3.08	6.16	3	0.82	0.22	2.36	4.58	0.69	16.9
1I	35	-6147	7714	-535	705	-919	-5867	3.08	6.16	3.08	6.16	3	0.82	0.22	2.36	4.58	0.69	16.9
1J	35	-6147	7714	-535	705	-919	-5867	3.08	6.16	3.08	6.16	3	0.82	0.22	2.36	4.58	0.69	16.9
1K	35	-6147	7714	-535	705	-919	-5867	3.08	6.16	3.08	6.16	3	0.82	0.22	2.36	4.58	0.69	16.9
1L	35	-6147	7714	-535	705	-919	-5867	3.08	6.16	3.08	6.16	3	0.82	0.22	2.36	4.58	0.69	16.9
1M	35	-6147	7714	-535	705	-919	-5867	3.08	6.16	3.08	6.16	3	0.82	0.22	2.36	4.58	0.69	16.9
1N	35	-6147	7714	-535	705	-919	-5867	3.08	6.16	3.08	6.16	3	0.82	0.22	2.36	4.58	0.69	16.9
1O	35	-6147	7714	-535	705	-919	-5867	3.08	6.16	3.08	6.16	3	0.82	0.22	2.36	4.58	0.69	16.9
1P	35	-6147	7714	-535	705	-919	-5867	3.08	6.16	3.08	6.16	3	0.82	0.22	2.36	4.58	0.69	16.9
2	35	-7656	12063	-762	1103	-1326	-9492	4.62	6.16	4.62	6.16	3	0.95	0.34	3.78	7.16	1.09	10.8

apost= 1.54 aant= 3.08 ainf= 1.54 asup= 3.08 staffe= 2 d 8 / 10.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	71	-6147	7019	-535	705	-730	-3259	3.08	6.16	3.08	6.16	4	0.35	0.21	2.23	4.17	0.69	18.1
1B	71	-6147	7019	-535	705	-730	-3259	3.08	6.16	3.08	6.16	4	0.35	0.21	2.23	4.17	0.69	18.1
1C	71	-6147	7019	-535	705	-730	-3259	3.08	6.16	3.08	6.16	4	0.35	0.21	2.23	4.17	0.69	18.1
1D	71	-6147	7019	-535	705	-730	-3259	3.08	6.16	3.08	6.16	4	0.35	0.21	2.23	4.17	0.69	18.1
1E	71	-6147	7019	-535	705	-730	-3259	3.08	6.16	3.08	6.16	4	0.35	0.21	2.23	4.17	0.69	18.1
1F	71	-6147	7019	-535	705	-730	-3259	3.08	6.16	3.08	6.16	4	0.35	0.21	2.23	4.17	0.69	18.1
1G	71	-6147	7019	-535	705	-730	-3259	3.08	6.16	3.08	6.16	4	0.35	0.21	2.23	4.17	0.69	18.1
1H	71	-6147	7019	-535	705	-730	-3259	3.08	6.16	3.08	6.16	4	0.35	0.21	2.23	4.17	0.69	18.1
1I	71	-6147	7019	-535	705	-730	-3259	3.08	6.16	3.08	6.16	4	0.35	0.21	2.23	4.17	0.69	18.1
1J	71	-6147	7019	-535	705	-730	-3259	3.08	6.16	3.08	6.16	4	0.35	0.21	2.23	4.17	0.69	18.1
1K	71	-6147	7019	-535	705	-730	-3259	3.08	6.16	3.08	6.16	4	0.35	0.21	2.23	4.17	0.69	18.1
1L	71	-6147	7019	-535	705	-730	-3259	3.08	6.16	3.08	6.16	4	0.35	0.21	2.23	4.17	0.69	18.1
1M	71	-6147	7019	-535	705	-730	-3259	3.08	6.16	3.08	6.16	4	0.35	0.21	2.23	4.17	0.69	18.1
1N	71	-6147	7019	-535	705	-730	-3259	3.08	6.16	3.08	6.16	4	0.35	0.21	2.23	4.17	0.69	18.1
1O	71	-6147	7019	-535	705	-730	-3259	3.08	6.16	3.08	6.16	4	0.35	0.21	2.23	4.17	0.69	18.1
1P	71	-6147	7019	-535	705	-730	-3259	3.08	6.16	3.08	6.16	4	0.35	0.21	2.23	4.17	0.69	18.1
2	71	-7656	10995	-762	1103	-1057	-5413	4.62	6.16	4.62	6.16	3	0.68	0.32	3.57	6.53	1.09	11.6

apost= 1.54 aant= 3.08 ainf= 1.54 asup= 3.08 staffe= 2 d 8 / 11.6 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	106	-6147	6324	-535	705	-540	-898	3.08	6.16	3.08	6.16	4	0.05	0.19	2.09	3.75	0.69	19.1
1B	106	-6147	6324	-535	705	-540	-898	3.08	6.16	3.08	6.16	4	0.05	0.19	2.09	3.75	0.69	19.1
1C	106	-6147	6324	-535	705	-540	-898	3.08	6.16	3.08	6.16	4	0.05	0.19	2.09	3.75	0.69	19.1
1D	106	-6147	6324	-535	705	-540	-898	3.08	6.16	3.08	6.16	4	0.05	0.19	2.09	3.75	0.69	19.1
1E	106	-6147	6324	-535	705	-540	-898	3.08	6.16	3.08	6.16	4	0.05	0.19	2.09	3.75	0.69	19.1
1F	106	-6147	6324	-535	705	-540	-898	3.08	6.16	3.08	6.16	4	0.05	0.19	2.09	3.75	0.69	19.1
1G	106	-6147	6324	-535	705	-540	-898	3.08	6.16	3.08	6.16	4	0.05	0.19	2.09	3.75	0.69	19.1
1H	106	-6147	6324	-535	705	-540	-898	3.08	6.16	3.08	6.16	4	0.05	0.19	2.09	3.75	0.69	19.1
1I	106	-6147	6324	-535	705	-540	-898	3.08	6.16	3.08	6.16	4	0.05	0.19	2.09	3.75	0.69	19.1
1J	106	-6147	6324	-535	705	-540	-898	3.08	6.16	3.08	6.16	4	0.05	0.19	2.09	3.75	0.69	19.1

Verifica della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi nuove 1°P a SLU e SLV

1F	283	-6147	2850	-535	705	406	7220	6.16	3.08	6.16	3.08	4	0.72	0.13	1.30	1.69	0.69	19.1
1G	283	-6147	2850	-535	705	406	7220	6.16	3.08	6.16	3.08	4	0.72	0.13	1.30	1.69	0.69	19.1
1H	283	-6147	2850	-535	705	406	7220	6.16	3.08	6.16	3.08	4	0.72	0.13	1.30	1.69	0.69	19.1
1I	283	-6147	2850	-535	705	406	7220	6.16	3.08	6.16	3.08	4	0.72	0.13	1.30	1.69	0.69	19.1
1J	283	-6147	2850	-535	705	406	7220	6.16	3.08	6.16	3.08	4	0.72	0.13	1.30	1.69	0.69	19.1
1K	283	-6147	2850	-535	705	406	7220	6.16	3.08	6.16	3.08	4	0.72	0.13	1.30	1.69	0.69	19.1
1L	283	-6147	2850	-535	705	406	7220	6.16	3.08	6.16	3.08	4	0.72	0.13	1.30	1.69	0.69	19.1
1M	283	-6147	2850	-535	705	406	7220	6.16	3.08	6.16	3.08	4	0.72	0.13	1.30	1.69	0.69	19.1
1N	283	-6147	2850	-535	705	406	7220	6.16	3.08	6.16	3.08	4	0.72	0.13	1.30	1.69	0.69	19.1
1O	283	-6147	2850	-535	705	406	7220	6.16	3.08	6.16	3.08	4	0.72	0.13	1.30	1.69	0.69	19.1
1P	283	-6147	2850	-535	705	406	7220	6.16	3.08	6.16	3.08	4	0.72	0.13	1.30	1.69	0.69	19.1
2	283	-7656	4592	-762	1103	561	11135	6.16	4.62	6.16	4.62	4	0.87	0.20	1.98	2.73	1.09	19.1

apost= 3.08 aant= 1.54 ainf= 3.08 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	319	-6147	2155	-535	705	595	8106	6.16	3.08	6.16	3.08	4	0.82	0.12	1.20	1.28	0.69	19.1
1B	319	-6147	2155	-535	705	595	8106	6.16	3.08	6.16	3.08	4	0.82	0.12	1.20	1.28	0.69	19.1
1C	319	-6147	2155	-535	705	595	8106	6.16	3.08	6.16	3.08	4	0.82	0.12	1.20	1.28	0.69	19.1
1D	319	-6147	2155	-535	705	595	8106	6.16	3.08	6.16	3.08	4	0.82	0.12	1.20	1.28	0.69	19.1
1E	319	-6147	2155	-535	705	595	8106	6.16	3.08	6.16	3.08	4	0.82	0.12	1.20	1.28	0.69	19.1
1F	319	-6147	2155	-535	705	595	8106	6.16	3.08	6.16	3.08	4	0.82	0.12	1.20	1.28	0.69	19.1
1G	319	-6147	2155	-535	705	595	8106	6.16	3.08	6.16	3.08	4	0.82	0.12	1.20	1.28	0.69	19.1
1H	319	-6147	2155	-535	705	595	8106	6.16	3.08	6.16	3.08	4	0.82	0.12	1.20	1.28	0.69	19.1
1I	319	-6147	2155	-535	705	595	8106	6.16	3.08	6.16	3.08	4	0.82	0.12	1.20	1.28	0.69	19.1
1J	319	-6147	2155	-535	705	595	8106	6.16	3.08	6.16	3.08	4	0.82	0.12	1.20	1.28	0.69	19.1
1K	319	-6147	2155	-535	705	595	8106	6.16	3.08	6.16	3.08	4	0.82	0.12	1.20	1.28	0.69	19.1
1L	319	-6147	2155	-535	705	595	8106	6.16	3.08	6.16	3.08	4	0.82	0.12	1.20	1.28	0.69	19.1
1M	319	-6147	2155	-535	705	595	8106	6.16	3.08	6.16	3.08	4	0.82	0.12	1.20	1.28	0.69	19.1
1N	319	-6147	2155	-535	705	595	8106	6.16	3.08	6.16	3.08	4	0.82	0.12	1.20	1.28	0.69	19.1
1O	319	-6147	2155	-535	705	595	8106	6.16	3.08	6.16	3.08	4	0.82	0.12	1.20	1.28	0.69	19.1
1P	319	-6147	2155	-535	705	595	8106	6.16	3.08	6.16	3.08	4	0.82	0.12	1.20	1.28	0.69	19.1
2	319	-7656	3524	-762	1103	830	12572	6.16	4.62	7.70	4.62	4	0.81	0.18	1.82	2.09	1.09	19.1

apost= 3.08 aant= 1.54 ainf= 4.62 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	354	-6147	1460	-535	705	784	8746	6.16	3.08	6.16	3.08	3	0.90	0.10	1.10	0.87	0.69	19.1
1B	354	-6147	1460	-535	705	784	8746	6.16	3.08	6.16	3.08	3	0.90	0.10	1.10	0.87	0.69	19.1
1C	354	-6147	1460	-535	705	784	8746	6.16	3.08	6.16	3.08	3	0.90	0.10	1.10	0.87	0.69	19.1
1D	354	-6147	1460	-535	705	784	8746	6.16	3.08	6.16	3.08	3	0.90	0.10	1.10	0.87	0.69	19.1
1E	354	-6147	1460	-535	705	784	8746	6.16	3.08	6.16	3.08	3	0.90	0.10	1.10	0.87	0.69	19.1
1F	354	-6147	1460	-535	705	784	8746	6.16	3.08	6.16	3.08	3	0.90	0.10	1.10	0.87	0.69	19.1
1G	354	-6147	1460	-535	705	784	8746	6.16	3.08	6.16	3.08	3	0.90	0.10	1.10	0.87	0.69	19.1
1H	354	-6147	1460	-535	705	784	8746	6.16	3.08	6.16	3.08	3	0.90	0.10	1.10	0.87	0.69	19.1
1I	354	-6147	1460	-535	705	784	8746	6.16	3.08	6.16	3.08	3	0.90	0.10	1.10	0.87	0.69	19.1
1J	354	-6147	1460	-535	705	784	8746	6.16	3.08	6.16	3.08	3	0.90	0.10	1.10	0.87	0.69	19.1
1K	354	-6147	1460	-535	705	784	8746	6.16	3.08	6.16	3.08	3	0.90	0.10	1.10	0.87	0.69	19.1
1L	354	-6147	1460	-535	705	784	8746	6.16	3.08	6.16	3.08	3	0.90	0.10	1.10	0.87	0.69	19.1
1M	354	-6147	1460	-535	705	784	8746	6.16	3.08	6.16	3.08	3	0.90	0.10	1.10	0.87	0.69	19.1
1N	354	-6147	1460	-535	705	784	8746	6.16	3.08	6.16	3.08	3	0.90	0.10	1.10	0.87	0.69	19.1
1O	354	-6147	1460	-535	705	784	8746	6.16	3.08	6.16	3.08	3	0.90	0.10	1.10	0.87	0.69	19.1
1P	354	-6147	1460	-535	705	784	8746	6.16	3.08	6.16	3.08	3	0.90	0.10	1.10	0.87	0.69	19.1
2	354	-7656	2457	-762	1103	1100	13630	6.16	4.62	7.70	4.62	3	0.89	0.16	1.69	1.46	1.09	19.1

apost= 3.08 aant= 1.54 ainf= 4.62 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 28 NI 10255 NF 10205 SEZ. Rp B= 35.0 H= 50.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 4.3750 11.4030 6.4260 22.2040 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	--																	
	cm		kg			kg*m			cmq				Fx, M	Bielle	V, Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-6525	-2214	-159	-413	172	8735	6.16	3.08	6.16	3.08	6	0.89	0.09	0.83	0.00	0.00	19.1
1B	0	-6525	-2214	-159	-413	172	8735	6.16	3.08	6.16	3.08	6	0.89	0.09	0.83	0.00	0.00	19.1
1C	0	-6525	-2214	-159	-413	172	8735	6.16	3.08	6.16	3.08	6	0.89	0.09	0.83	0.00	0.00	19.1
1D	0	-6525	-2214	-159	-413	172	8735	6.16	3.08	6.16	3.08	6	0.89	0.09	0.83	0.00	0.00	19.1
1E	0	-6525	-2214	-159	-413	172	8735	6.16	3.08	6.16	3.08	6	0.89	0.09	0.83	0.00	0.00	19.1
1F	0	-6525	-2214	-159	-413	172	8735	6.16	3.08	6.16	3.08	6	0.89	0.09	0.83	0.00	0.00	19.1
1G	0	-6525	-2214	-159	-413	172	8735	6.16	3.08	6.16	3.08	6	0.89	0.09	0.83	0.00	0.00	19.1
1H	0	-6525	-2214	-159	-413	172	8735	6.16	3.08	6.16	3.08	6	0.89	0.09	0.83	0.00	0.00	19.1
1I	0	-6525	-2214	-159	-413	172	8735	6.16	3.08	6.16	3.08	6	0.89	0.09	0.83	0.00	0.00	19.1
1J	0	-6525	-2214	-159	-413	172	8735	6.16	3.08	6.16	3.08	6	0.89	0.09	0.83	0.00	0.00	19.1
1K	0	-6525	-2214	-159	-413	172	8735	6.16	3.08	6.16	3.08	6	0.89	0.09	0.83	0.00	0.00	19.1
1L	0	-6525	-2214	-159	-413	172	8735	6.16	3.08	6.16	3.08	6	0.89	0.09	0.83	0.00	0.00	19.1
1M	0	-6525	-2214	-159	-413	172	8735	6.16	3.08	6.16	3.08	6	0.89	0.09	0.83	0.00	0.00	19.1
1N	0	-6525	-2214	-159	-413	172	8735	6.16	3.08	6.16	3.08	6	0.89	0.09	0.83	0.00	0.00	19.1
1O	0	-6525	-2214	-159	-413	172	8735	6.16	3.08	6.16	3.08	6	0.89	0.09	0.83	0.00	0.00	19.1
1P	0	-6525	-2214	-159	-413	172	8735	6.16	3.08	6.16	3.08	6	0.89	0.09	0.83	0.00	0.00	19.1
2	0	-8202	-3262	-234	-620	218	13610	6.16	3.08	7.70	3.08	6	0.88	0.13	1.17	1.94	0.61	19.1

apost= 3.08 aant= -- ainf= 4.62 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	35	-6525	-2902	-159	-413	228	7838	6.16	3.08	6.16	3.08	5	0.78	0.10	0.93	0.00	0.00	19.1
1B	35	-6525	-2902	-159	-413	228	7838	6.16	3.08	6.16	3.08	5	0.78	0.10	0.93	0.00	0.00	19.1
1C	35	-6525	-2902	-159	-413	228	7838	6.16	3.08	6.16	3.08	5	0.78	0.10	0.93	0.00	0.00	19.1
1D	35	-6525	-2902	-159	-413	228	7838	6.16	3.08	6.16	3.08	5	0.78	0.10	0.93	0.00	0.00	19.1
1E	35	-6525	-2902	-159	-413	228	7838	6.16	3.08	6.16	3.08	5	0.78	0.10	0.93	0.00	0.00	19.1
1F	35	-6525	-2902	-159	-413	228	7838	6.16	3.08	6.16	3.08	5	0.78	0.10	0.93	0.00	0.00	19.1
1G	35	-6525	-2902	-159	-413	228	7838	6.16	3.08	6.16	3.08	5	0.78	0.10	0.93	0.00	0.00	19.1

Verifica della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi nuove 1°P a SLU e SLV

apost= 3.08 aant= -- ainf= -- asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 10.7 (e armatura base = 4 x 1.54)

Verifica della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi nuove 1°P a SLU e SLV

Lavoro: **Progetto QM al 16-7** Intestazione lavoro: **Progetto**
Elemento: **TRAVE** Gruppo: **63** Tabella: **Tabella travi**
Descrizione: **Travi nuove 1p**
Spunt. I **30.0** cm Spunt. J **30.0** cm
Rck: **300.00** kg/cm² fyk: **4580.0** kg/cm²
Copriferro superiore: **3.0** cm Copriferro inferiore: **3.0** cm Copriferro laterale: **3.0** cm
Verifica in ottemperanza alle NTC2008
Diametro staffe: **8** mm Numero braccia: **2**

ASTA NUM. 1 NI 17243 NF 17444 SEZ. Rp B= 30.0 H= 20.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 1.5000 10.1250 10.2000 21.8250 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	138	1163	-56	-12	-72	359	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.20	0.08	0.48	0.00	0.00	4.3
1B	0	138	1163	-56	-12	-72	359	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.20	0.08	0.48	0.00	0.00	4.3
1C	0	138	1163	-56	-12	-72	359	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.20	0.08	0.48	0.00	0.00	4.3
1D	0	138	1163	-56	-12	-72	359	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.20	0.08	0.48	0.00	0.00	4.3
1E	0	138	1163	-56	-12	-72	359	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.20	0.08	0.48	0.00	0.00	4.3
1F	0	138	1163	-56	-12	-72	359	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.20	0.08	0.48	0.00	0.00	4.3
1G	0	138	1163	-56	-12	-72	359	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.20	0.08	0.48	0.00	0.00	4.3
1H	0	138	1163	-56	-12	-72	359	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.20	0.08	0.48	0.00	0.00	4.3
1I	0	138	1163	-56	-12	-72	359	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.20	0.08	0.48	0.00	0.00	4.3
1J	0	138	1163	-56	-12	-72	359	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.20	0.08	0.48	0.00	0.00	4.3
1K	0	138	1163	-56	-12	-72	359	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.20	0.08	0.48	0.00	0.00	4.3
1L	0	138	1163	-56	-12	-72	359	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.20	0.08	0.48	0.00	0.00	4.3
1M	0	138	1163	-56	-12	-72	359	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.20	0.08	0.48	0.00	0.00	4.3
1N	0	138	1163	-56	-12	-72	359	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.20	0.08	0.48	0.00	0.00	4.3
1O	0	138	1163	-56	-12	-72	359	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.20	0.08	0.48	0.00	0.00	4.3
1P	0	138	1163	-56	-12	-72	359	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.20	0.08	0.48	0.00	0.00	4.3
2	0	247	2314	-87	-18	-116	215	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.12	0.16	0.90	0.00	0.00	4.3

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- staffe= 2 d 8 / 4.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	21	138	797	-56	-12	-61	562	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.30	0.06	0.36	0.00	0.00	4.3
1B	21	138	797	-56	-12	-61	562	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.30	0.06	0.36	0.00	0.00	4.3
1C	21	138	797	-56	-12	-61	562	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.30	0.06	0.36	0.00	0.00	4.3
1D	21	138	797	-56	-12	-61	562	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.30	0.06	0.36	0.00	0.00	4.3
1E	21	138	797	-56	-12	-61	562	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.30	0.06	0.36	0.00	0.00	4.3
1F	21	138	797	-56	-12	-61	562	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.30	0.06	0.36	0.00	0.00	4.3
1G	21	138	797	-56	-12	-61	562	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.30	0.06	0.36	0.00	0.00	4.3
1H	21	138	797	-56	-12	-61	562	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.30	0.06	0.36	0.00	0.00	4.3
1I	21	138	797	-56	-12	-61	562	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.30	0.06	0.36	0.00	0.00	4.3
1J	21	138	797	-56	-12	-61	562	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.30	0.06	0.36	0.00	0.00	4.3
1K	21	138	797	-56	-12	-61	562	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.30	0.06	0.36	0.00	0.00	4.3
1L	21	138	797	-56	-12	-61	562	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.30	0.06	0.36	0.00	0.00	4.3
1M	21	138	797	-56	-12	-61	562	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.30	0.06	0.36	0.00	0.00	4.3
1N	21	138	797	-56	-12	-61	562	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.30	0.06	0.36	0.00	0.00	4.3
1O	21	138	797	-56	-12	-61	562	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.30	0.06	0.36	0.00	0.00	4.3
1P	21	138	797	-56	-12	-61	562	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.30	0.06	0.36	0.00	0.00	4.3
2	21	247	1687	-87	-18	-98	628	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.34	0.12	0.70	0.00	0.00	4.3

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- staffe= 2 d 8 / 4.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	41	138	431	-56	-12	-49	688	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.37	0.03	0.24	0.00	0.00	13.6
1B	41	138	431	-56	-12	-49	688	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.37	0.03	0.24	0.00	0.00	13.6
1C	41	138	431	-56	-12	-49	688	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.37	0.03	0.24	0.00	0.00	13.6
1D	41	138	431	-56	-12	-49	688	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.37	0.03	0.24	0.00	0.00	13.6
1E	41	138	431	-56	-12	-49	688	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.37	0.03	0.24	0.00	0.00	13.6
1F	41	138	431	-56	-12	-49	688	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.37	0.03	0.24	0.00	0.00	13.6
1G	41	138	431	-56	-12	-49	688	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.37	0.03	0.24	0.00	0.00	13.6
1H	41	138	431	-56	-12	-49	688	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.37	0.03	0.24	0.00	0.00	13.6
1I	41	138	431	-56	-12	-49	688	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.37	0.03	0.24	0.00	0.00	13.6
1J	41	138	431	-56	-12	-49	688	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.37	0.03	0.24	0.00	0.00	13.6
1K	41	138	431	-56	-12	-49	688	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.37	0.03	0.24	0.00	0.00	13.6
1L	41	138	431	-56	-12	-49	688	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.37	0.03	0.24	0.00	0.00	13.6
1M	41	138	431	-56	-12	-49	688	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.37	0.03	0.24	0.00	0.00	13.6
1N	41	138	431	-56	-12	-49	688	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.37	0.03	0.24	0.00	0.00	13.6
1O	41	138	431	-56	-12	-49	688	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.37	0.03	0.24	0.00	0.00	13.6
1P	41	138	431	-56	-12	-49	688	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.37	0.03	0.24	0.00	0.00	13.6
2	41	247	1059	-87	-18	-80	911	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.49	0.08	0.49	0.00	0.00	13.6

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- staffe= 2 d 8 / 13.6 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	62	138	65	-56	-12	-38	739	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.40	0.01	0.12	0.00	0.00	13.6
1B	62	138	65	-56	-12	-38	739	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.40	0.01	0.12	0.00	0.00	13.6
1C	62	138	65	-56	-12	-38	739	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.40	0.01	0.12	0.00	0.00	13.6
1D	62	138	65	-56	-12	-38	739	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.40	0.01	0.12	0.00	0.00	13.6
1E	62	138	65	-56	-12	-38	739	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.40	0.01	0.12	0.00	0.00	13.6
1F	62	138	65	-56	-12	-38	739	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.40	0.01	0.12	0.00	0.00	13.6
1G	62	138	65	-56	-12	-38	739	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.40	0.01	0.12	0.00	0.00	13.6
1H	62	138	65	-56	-12	-38	739	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.40	0.01	0.12	0.00	0.00	13.6
1I	62	138	65	-56	-12	-38	739	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.40	0.01	0.12	0.00	0.00	13.6
1J	62	138	65	-56	-12	-38	739	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.40	0.01	0.12	0.00	0.00	13.6
1K	62	138	65	-56	-12	-38	739	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.40	0.01	0.12	0.00	0.00	13.6

Verifica della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi nuove 1°P a SLU e SLV

1G	165	138	-1766	-56	-12	20	-138	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.08	0.12	0.79	0.00	0.00	13.6
1H	165	138	-1766	-56	-12	20	-138	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.08	0.12	0.79	0.00	0.00	13.6
1I	165	138	-1766	-56	-12	20	-138	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.08	0.12	0.79	0.00	0.00	13.6
1J	165	138	-1766	-56	-12	20	-138	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.08	0.12	0.79	0.00	0.00	13.6
1K	165	138	-1766	-56	-12	20	-138	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.08	0.12	0.79	0.00	0.00	13.6
1L	165	138	-1766	-56	-12	20	-138	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.08	0.12	0.79	0.00	0.00	13.6
1M	165	138	-1766	-56	-12	20	-138	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.08	0.12	0.79	0.00	0.00	13.6
1N	165	138	-1766	-56	-12	20	-138	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.08	0.12	0.79	0.00	0.00	13.6
10	165	138	-1766	-56	-12	20	-138	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.08	0.12	0.79	0.00	0.00	13.6
1P	165	138	-1766	-56	-12	20	-138	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.08	0.12	0.79	0.00	0.00	13.6
2	165	247	-2705	-87	-18	28	-109	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.07	0.18	1.21	4.44	0.07	13.6

apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		staffe= 2 d 8 / 13.6 (e armatura base = 4 X 1.54)										
1A	186	138	-2132	-56	-12	31	-540	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.29	0.14	0.94	0.00	0.00	4.3
1B	186	138	-2132	-56	-12	31	-540	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.29	0.14	0.94	0.00	0.00	4.3
1C	186	138	-2132	-56	-12	31	-540	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.29	0.14	0.94	0.00	0.00	4.3
1D	186	138	-2132	-56	-12	31	-540	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.29	0.14	0.94	0.00	0.00	4.3
1E	186	138	-2132	-56	-12	31	-540	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.29	0.14	0.94	0.00	0.00	4.3
1F	186	138	-2132	-56	-12	31	-540	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.29	0.14	0.94	0.00	0.00	4.3
1G	186	138	-2132	-56	-12	31	-540	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.29	0.14	0.94	0.00	0.00	4.3
1H	186	138	-2132	-56	-12	31	-540	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.29	0.14	0.94	0.00	0.00	4.3
1I	186	138	-2132	-56	-12	31	-540	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.29	0.14	0.94	0.00	0.00	4.3
1J	186	138	-2132	-56	-12	31	-540	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.29	0.14	0.94	0.00	0.00	4.3
1K	186	138	-2132	-56	-12	31	-540	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.29	0.14	0.94	0.00	0.00	4.3
1L	186	138	-2132	-56	-12	31	-540	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.29	0.14	0.94	0.00	0.00	4.3
1M	186	138	-2132	-56	-12	31	-540	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.29	0.14	0.94	0.00	0.00	4.3
1N	186	138	-2132	-56	-12	31	-540	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.29	0.14	0.94	0.00	0.00	4.3
10	186	138	-2132	-56	-12	31	-540	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.29	0.14	0.94	0.00	0.00	4.3
1P	186	138	-2132	-56	-12	31	-540	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.29	0.14	0.94	0.00	0.00	4.3
2	186	247	-3333	-87	-18	46	-732	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.40	0.22	1.46	5.47	0.07	4.3

apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		staffe= 2 d 8 / 4.3 (e armatura base = 4 X 1.54)										
1A	206	138	-2498	-56	-12	43	-1018	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.54	0.16	1.08	4.10	0.04	4.3
1B	206	138	-2498	-56	-12	43	-1018	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.54	0.16	1.08	4.10	0.04	4.3
1C	206	138	-2498	-56	-12	43	-1018	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.54	0.16	1.08	4.10	0.04	4.3
1D	206	138	-2498	-56	-12	43	-1018	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.54	0.16	1.08	4.10	0.04	4.3
1E	206	138	-2498	-56	-12	43	-1018	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.54	0.16	1.08	4.10	0.04	4.3
1F	206	138	-2498	-56	-12	43	-1018	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.54	0.16	1.08	4.10	0.04	4.3
1G	206	138	-2498	-56	-12	43	-1018	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.54	0.16	1.08	4.10	0.04	4.3
1H	206	138	-2498	-56	-12	43	-1018	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.54	0.16	1.08	4.10	0.04	4.3
1I	206	138	-2498	-56	-12	43	-1018	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.54	0.16	1.08	4.10	0.04	4.3
1J	206	138	-2498	-56	-12	43	-1018	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.54	0.16	1.08	4.10	0.04	4.3
1K	206	138	-2498	-56	-12	43	-1018	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.54	0.16	1.08	4.10	0.04	4.3
1L	206	138	-2498	-56	-12	43	-1018	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.54	0.16	1.08	4.10	0.04	4.3
1M	206	138	-2498	-56	-12	43	-1018	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.54	0.16	1.08	4.10	0.04	4.3
1N	206	138	-2498	-56	-12	43	-1018	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.54	0.16	1.08	4.10	0.04	4.3
10	206	138	-2498	-56	-12	43	-1018	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.54	0.16	1.08	4.10	0.04	4.3
1P	206	138	-2498	-56	-12	43	-1018	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.54	0.16	1.08	4.10	0.04	4.3
2	206	247	-3960	-87	-18	64	-1484	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.79	0.26	1.70	6.50	0.07	4.3

apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		staffe= 2 d 8 / 4.3 (e armatura base = 4 X 1.54)										

ASTA NUM. 2 NI 17380 NF 17444 SEZ. Rp B= 30.0 H= 20.0 (trave)

categoria: p.p. y qy tot.
qy medio: 1.5000 1.5000 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	105	1863	-94	659	-45	-320	4.62	4.62	4.62	4.62	2	0.17	0.58	6.21	3.06	2.46	4.3
1B	0	105	1863	-94	659	-45	-320	4.62	4.62	4.62	4.62	2	0.17	0.58	6.21	3.06	2.46	4.3
1C	0	105	1863	-94	659	-45	-320	4.62	4.62	4.62	4.62	2	0.17	0.58	6.21	3.06	2.46	4.3
1D	0	105	1863	-94	659	-45	-320	4.62	4.62	4.62	4.62	2	0.17	0.58	6.21	3.06	2.46	4.3
1E	0	105	1863	-94	659	-45	-320	4.62	4.62	4.62	4.62	2	0.17	0.58	6.21	3.06	2.46	4.3
1F	0	105	1863	-94	659	-45	-320	4.62	4.62	4.62	4.62	2	0.17	0.58	6.21	3.06	2.46	4.3
1G	0	105	1863	-94	659	-45	-320	4.62	4.62	4.62	4.62	2	0.17	0.58	6.21	3.06	2.46	4.3
1H	0	105	1863	-94	659	-45	-320	4.62	4.62	4.62	4.62	2	0.17	0.58	6.21	3.06	2.46	4.3
1I	0	105	1863	-94	659	-45	-320	4.62	4.62	4.62	4.62	2	0.17	0.58	6.21	3.06	2.46	4.3
1J	0	105	1863	-94	659	-45	-320	4.62	4.62	4.62	4.62	2	0.17	0.58	6.21	3.06	2.46	4.3
1K	0	105	1863	-94	659	-45	-320	4.62	4.62	4.62	4.62	2	0.17	0.58	6.21	3.06	2.46	4.3
1L	0	105	1863	-94	659	-45	-320	4.62	4.62	4.62	4.62	2	0.17	0.58	6.21	3.06	2.46	4.3
1M	0	105	1863	-94	659	-45	-320	4.62	4.62	4.62	4.62	2	0.17	0.58	6.21	3.06	2.46	4.3
1N	0	105	1863	-94	659	-45	-320	4.62	4.62	4.62	4.62	2	0.17	0.58	6.21	3.06	2.46	4.3
10	0	105	1863	-94	659	-45	-320	4.62	4.62	4.62	4.62	2	0.17	0.58	6.21	3.06	2.46	4.3
1P	0	105	1863	-94	659	-45	-320	4.62	4.62	4.62	4.62	2	0.17	0.58	6.21	3.06	2.46	4.3
2	0	163	2922	-170	960	-70	-504	4.62	4.62	4.62	4.62	2	0.27	0.86	9.13	4.80	3.59	4.3

apost= 1.54 aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 4.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	25	105	1826	-94	659	-21	138	4.62	4.62	4.62	4.62	2	0.08	0.58	6.07	3.00	2.46	4.3
1B	25	105	1826	-94	659	-21	138	4.62	4.62	4.62	4.62	2	0.08	0.58	6.07	3.00	2.46	4.3
1C	25	105	1826	-94	659	-21	138	4.62	4.62	4.62	4.62	2	0.08	0.58	6.07	3.00	2.46	4.3
1D	25	105	1826	-94	659	-21	138	4.62	4.62	4.62	4.62	2	0.08	0.58	6.07	3.00	2.46	4.3
1E	25	105	1826	-94	659	-21	138	4.62	4.62	4.62	4.62	2	0.08	0.58	6.07	3.00	2.46	4.3
1F	25	105	1826	-94	659	-21	138	4.62	4.62	4.62	4.62	2	0.08	0.58	6.07	3.00	2.46	4.3
1G	25	105	1826	-94	659	-21	138	4.62	4.62	4.62	4.62	2	0.08	0.58	6.07	3.00	2.46	4.3
1H	25	105	1826	-94	659	-21	138	4.62	4.62	4.62	4.62	2	0.08	0.58	6.07	3.00	2.46	4.3

Verifica della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi nuove 1°P a SLU e SLV

1I	25	105	1826	-94	659	-21	138	4.62	4.62	4.62	4.62	2	0.08	0.58	6.07	3.00	2.46	4.3
1J	25	105	1826	-94	659	-21	138	4.62	4.62	4.62	4.62	2	0.08	0.58	6.07	3.00	2.46	4.3
1K	25	105	1826	-94	659	-21	138	4.62	4.62	4.62	4.62	2	0.08	0.58	6.07	3.00	2.46	4.3
1L	25	105	1826	-94	659	-21	138	4.62	4.62	4.62	4.62	2	0.08	0.58	6.07	3.00	2.46	4.3
1M	25	105	1826	-94	659	-21	138	4.62	4.62	4.62	4.62	2	0.08	0.58	6.07	3.00	2.46	4.3
1N	25	105	1826	-94	659	-21	138	4.62	4.62	4.62	4.62	2	0.08	0.58	6.07	3.00	2.46	4.3
1O	25	105	1826	-94	659	-21	138	4.62	4.62	4.62	4.62	2	0.08	0.58	6.07	3.00	2.46	4.3
1P	25	105	1826	-94	659	-21	138	4.62	4.62	4.62	4.62	2	0.08	0.58	6.07	3.00	2.46	4.3
2	25	163	2873	-170	960	-28	216	4.62	4.62	4.62	4.62	2	0.12	0.85	8.92	4.72	3.59	4.3

apost= 1.54 aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 4.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	50	105	1789	-94	659	2	587	4.62	4.62	4.62	4.62	2	0.31	0.57	6.06	2.94	2.46	12.8
1B	50	105	1789	-94	659	2	587	4.62	4.62	4.62	4.62	2	0.31	0.57	6.06	2.94	2.46	12.8
1C	50	105	1789	-94	659	2	587	4.62	4.62	4.62	4.62	2	0.31	0.57	6.06	2.94	2.46	12.8
1D	50	105	1789	-94	659	2	587	4.62	4.62	4.62	4.62	2	0.31	0.57	6.06	2.94	2.46	12.8
1E	50	105	1789	-94	659	2	587	4.62	4.62	4.62	4.62	2	0.31	0.57	6.06	2.94	2.46	12.8
1F	50	105	1789	-94	659	2	587	4.62	4.62	4.62	4.62	2	0.31	0.57	6.06	2.94	2.46	12.8
1G	50	105	1789	-94	659	2	587	4.62	4.62	4.62	4.62	2	0.31	0.57	6.06	2.94	2.46	12.8
1H	50	105	1789	-94	659	2	587	4.62	4.62	4.62	4.62	2	0.31	0.57	6.06	2.94	2.46	12.8
1I	50	105	1789	-94	659	2	587	4.62	4.62	4.62	4.62	2	0.31	0.57	6.06	2.94	2.46	12.8
1J	50	105	1789	-94	659	2	587	4.62	4.62	4.62	4.62	2	0.31	0.57	6.06	2.94	2.46	12.8
1K	50	105	1789	-94	659	2	587	4.62	4.62	4.62	4.62	2	0.31	0.57	6.06	2.94	2.46	12.8
1L	50	105	1789	-94	659	2	587	4.62	4.62	4.62	4.62	2	0.31	0.57	6.06	2.94	2.46	12.8
1M	50	105	1789	-94	659	2	587	4.62	4.62	4.62	4.62	2	0.31	0.57	6.06	2.94	2.46	12.8
1N	50	105	1789	-94	659	2	587	4.62	4.62	4.62	4.62	2	0.31	0.57	6.06	2.94	2.46	12.8
1O	50	105	1789	-94	659	2	587	4.62	4.62	4.62	4.62	2	0.31	0.57	6.06	2.94	2.46	12.8
1P	50	105	1789	-94	659	2	587	4.62	4.62	4.62	4.62	2	0.31	0.57	6.06	2.94	2.46	12.8
2	50	163	2825	-170	960	15	924	4.62	4.62	4.62	4.62	2	0.49	0.85	8.90	4.64	3.59	8.5

apost= 1.54 aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 8.5 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 3 NI 17444 NF 17383 SEZ. Rp B= 30.0 H= 20.0 (trave)

categoria: p.p. y qy tot.
qy medio: 1.5000 1.5000 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	161	-709	44	-359	45	599	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.32	0.30	3.22	1.16	1.34	13.6
1B	0	161	-709	44	-359	45	599	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.32	0.30	3.22	1.16	1.34	13.6
1C	0	161	-709	44	-359	45	599	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.32	0.30	3.22	1.16	1.34	13.6
1D	0	161	-709	44	-359	45	599	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.32	0.30	3.22	1.16	1.34	13.6
1E	0	161	-709	44	-359	45	599	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.32	0.30	3.22	1.16	1.34	13.6
1F	0	161	-709	44	-359	45	599	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.32	0.30	3.22	1.16	1.34	13.6
1G	0	161	-709	44	-359	45	599	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.32	0.30	3.22	1.16	1.34	13.6
1H	0	161	-709	44	-359	45	599	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.32	0.30	3.22	1.16	1.34	13.6
1I	0	161	-709	44	-359	45	599	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.32	0.30	3.22	1.16	1.34	13.6
1J	0	161	-709	44	-359	45	599	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.32	0.30	3.22	1.16	1.34	13.6
1K	0	161	-709	44	-359	45	599	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.32	0.30	3.22	1.16	1.34	13.6
1L	0	161	-709	44	-359	45	599	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.32	0.30	3.22	1.16	1.34	13.6
1M	0	161	-709	44	-359	45	599	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.32	0.30	3.22	1.16	1.34	13.6
1N	0	161	-709	44	-359	45	599	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.32	0.30	3.22	1.16	1.34	13.6
1O	0	161	-709	44	-359	45	599	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.32	0.30	3.22	1.16	1.34	13.6
1P	0	161	-709	44	-359	45	599	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.32	0.30	3.22	1.16	1.34	13.6
2	0	250	-1135	78	-524	78	942	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.51	0.44	4.73	1.86	1.96	13.6

apost= -- aant= -- ainf= 1.54 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 13.6 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	14	161	-730	44	-359	39	500	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.27	0.30	3.23	1.20	1.34	13.6
1B	14	161	-730	44	-359	39	500	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.27	0.30	3.23	1.20	1.34	13.6
1C	14	161	-730	44	-359	39	500	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.27	0.30	3.23	1.20	1.34	13.6
1D	14	161	-730	44	-359	39	500	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.27	0.30	3.23	1.20	1.34	13.6
1E	14	161	-730	44	-359	39	500	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.27	0.30	3.23	1.20	1.34	13.6
1F	14	161	-730	44	-359	39	500	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.27	0.30	3.23	1.20	1.34	13.6
1G	14	161	-730	44	-359	39	500	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.27	0.30	3.23	1.20	1.34	13.6
1H	14	161	-730	44	-359	39	500	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.27	0.30	3.23	1.20	1.34	13.6
1I	14	161	-730	44	-359	39	500	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.27	0.30	3.23	1.20	1.34	13.6
1J	14	161	-730	44	-359	39	500	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.27	0.30	3.23	1.20	1.34	13.6
1K	14	161	-730	44	-359	39	500	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.27	0.30	3.23	1.20	1.34	13.6
1L	14	161	-730	44	-359	39	500	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.27	0.30	3.23	1.20	1.34	13.6
1M	14	161	-730	44	-359	39	500	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.27	0.30	3.23	1.20	1.34	13.6
1N	14	161	-730	44	-359	39	500	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.27	0.30	3.23	1.20	1.34	13.6
1O	14	161	-730	44	-359	39	500	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.27	0.30	3.23	1.20	1.34	13.6
1P	14	161	-730	44	-359	39	500	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.27	0.30	3.23	1.20	1.34	13.6
2	14	250	-1162	78	-524	68	784	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.42	0.44	4.74	1.91	1.96	13.6

apost= -- aant= -- ainf= 1.54 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 13.6 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	27	161	-750	44	-359	33	399	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.22	0.30	3.23	1.23	1.34	13.6
1B	27	161	-750	44	-359	33	399	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.22	0.30	3.23	1.23	1.34	13.6
1C	27	161	-750	44	-359	33	399	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.22	0.30	3.23	1.23	1.34	13.6
1D	27	161	-750	44	-359	33	399	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.22	0.30	3.23	1.23	1.34	13.6
1E	27	161	-750	44	-359	33	399	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.22	0.30	3.23	1.23	1.34	13.6
1F	27	161	-750	44	-359	33	399	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.22	0.30	3.23	1.23	1.34	13.6
1G	27	161	-750	44	-359	33	399	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.22	0.30	3.23	1.23	1.34	13.6
1H	27	161	-750	44	-359	33	399	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.22	0.30	3.23	1.23	1.34	13.6
1I	27	161	-750	44	-359	33	399	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.22	0.30	3.23	1.23	1.34	13.6
1J	27	161	-750	44	-359	33	399	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.22	0.30	3.23	1.23	1.34	13.6

Verifica della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi nuove 1°P a SLU e SLV

1F	96	161	-853	44	-359	3	-150	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.09	0.31	3.32	1.40	1.34	13.6
1G	96	161	-853	44	-359	3	-150	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.09	0.31	3.32	1.40	1.34	13.6
1H	96	161	-853	44	-359	3	-150	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.09	0.31	3.32	1.40	1.34	13.6
1I	96	161	-853	44	-359	3	-150	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.09	0.31	3.32	1.40	1.34	13.6
1J	96	161	-853	44	-359	3	-150	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.09	0.31	3.32	1.40	1.34	13.6
1K	96	161	-853	44	-359	3	-150	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.09	0.31	3.32	1.40	1.34	13.6
1L	96	161	-853	44	-359	3	-150	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.09	0.31	3.32	1.40	1.34	13.6
1M	96	161	-853	44	-359	3	-150	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.09	0.31	3.32	1.40	1.34	13.6
1N	96	161	-853	44	-359	3	-150	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.09	0.31	3.32	1.40	1.34	13.6
1O	96	161	-853	44	-359	3	-150	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.09	0.31	3.32	1.40	1.34	13.6
1P	96	161	-853	44	-359	3	-150	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.09	0.31	3.32	1.40	1.34	13.6
2	96	250	-1322	78	-524	4	-236	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.13	0.45	4.88	2.17	1.96	13.6

apost= -- aant= -- ainf= 1.54 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 13.6 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	110	161	-874	44	-359	-3	-268	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.15	0.31	3.33	1.43	1.34	4.3
1B	110	161	-874	44	-359	-3	-268	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.15	0.31	3.33	1.43	1.34	4.3
1C	110	161	-874	44	-359	-3	-268	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.15	0.31	3.33	1.43	1.34	4.3
1D	110	161	-874	44	-359	-3	-268	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.15	0.31	3.33	1.43	1.34	4.3
1E	110	161	-874	44	-359	-3	-268	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.15	0.31	3.33	1.43	1.34	4.3
1F	110	161	-874	44	-359	-3	-268	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.15	0.31	3.33	1.43	1.34	4.3
1G	110	161	-874	44	-359	-3	-268	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.15	0.31	3.33	1.43	1.34	4.3
1H	110	161	-874	44	-359	-3	-268	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.15	0.31	3.33	1.43	1.34	4.3
1I	110	161	-874	44	-359	-3	-268	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.15	0.31	3.33	1.43	1.34	4.3
1J	110	161	-874	44	-359	-3	-268	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.15	0.31	3.33	1.43	1.34	4.3
1K	110	161	-874	44	-359	-3	-268	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.15	0.31	3.33	1.43	1.34	4.3
1L	110	161	-874	44	-359	-3	-268	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.15	0.31	3.33	1.43	1.34	4.3
1M	110	161	-874	44	-359	-3	-268	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.15	0.31	3.33	1.43	1.34	4.3
1N	110	161	-874	44	-359	-3	-268	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.15	0.31	3.33	1.43	1.34	4.3
1O	110	161	-874	44	-359	-3	-268	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.15	0.31	3.33	1.43	1.34	4.3
1P	110	161	-874	44	-359	-3	-268	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.15	0.31	3.33	1.43	1.34	4.3
2	110	250	-1349	78	-524	-7	-419	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.23	0.45	4.89	2.21	1.96	4.3

apost= -- aant= -- ainf= 1.54 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 4.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	123	161	-894	44	-359	-9	-390	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.21	0.31	3.34	1.47	1.34	4.3
1B	123	161	-894	44	-359	-9	-390	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.21	0.31	3.34	1.47	1.34	4.3
1C	123	161	-894	44	-359	-9	-390	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.21	0.31	3.34	1.47	1.34	4.3
1D	123	161	-894	44	-359	-9	-390	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.21	0.31	3.34	1.47	1.34	4.3
1E	123	161	-894	44	-359	-9	-390	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.21	0.31	3.34	1.47	1.34	4.3
1F	123	161	-894	44	-359	-9	-390	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.21	0.31	3.34	1.47	1.34	4.3
1G	123	161	-894	44	-359	-9	-390	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.21	0.31	3.34	1.47	1.34	4.3
1H	123	161	-894	44	-359	-9	-390	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.21	0.31	3.34	1.47	1.34	4.3
1I	123	161	-894	44	-359	-9	-390	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.21	0.31	3.34	1.47	1.34	4.3
1J	123	161	-894	44	-359	-9	-390	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.21	0.31	3.34	1.47	1.34	4.3
1K	123	161	-894	44	-359	-9	-390	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.21	0.31	3.34	1.47	1.34	4.3
1L	123	161	-894	44	-359	-9	-390	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.21	0.31	3.34	1.47	1.34	4.3
1M	123	161	-894	44	-359	-9	-390	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.21	0.31	3.34	1.47	1.34	4.3
1N	123	161	-894	44	-359	-9	-390	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.21	0.31	3.34	1.47	1.34	4.3
1O	123	161	-894	44	-359	-9	-390	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.21	0.31	3.34	1.47	1.34	4.3
1P	123	161	-894	44	-359	-9	-390	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.21	0.31	3.34	1.47	1.34	4.3
2	123	250	-1375	78	-524	-17	-606	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.33	0.45	4.90	2.26	1.96	4.3

apost= -- aant= -- ainf= 1.54 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 4.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	137	161	-915	44	-359	-15	-513	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.28	0.31	3.35	1.50	1.34	4.3
1B	137	161	-915	44	-359	-15	-513	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.28	0.31	3.35	1.50	1.34	4.3
1C	137	161	-915	44	-359	-15	-513	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.28	0.31	3.35	1.50	1.34	4.3
1D	137	161	-915	44	-359	-15	-513	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.28	0.31	3.35	1.50	1.34	4.3
1E	137	161	-915	44	-359	-15	-513	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.28	0.31	3.35	1.50	1.34	4.3
1F	137	161	-915	44	-359	-15	-513	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.28	0.31	3.35	1.50	1.34	4.3
1G	137	161	-915	44	-359	-15	-513	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.28	0.31	3.35	1.50	1.34	4.3
1H	137	161	-915	44	-359	-15	-513	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.28	0.31	3.35	1.50	1.34	4.3
1I	137	161	-915	44	-359	-15	-513	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.28	0.31	3.35	1.50	1.34	4.3
1J	137	161	-915	44	-359	-15	-513	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.28	0.31	3.35	1.50	1.34	4.3
1K	137	161	-915	44	-359	-15	-513	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.28	0.31	3.35	1.50	1.34	4.3
1L	137	161	-915	44	-359	-15	-513	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.28	0.31	3.35	1.50	1.34	4.3
1M	137	161	-915	44	-359	-15	-513	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.28	0.31	3.35	1.50	1.34	4.3
1N	137	161	-915	44	-359	-15	-513	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.28	0.31	3.35	1.50	1.34	4.3
1O	137	161	-915	44	-359	-15	-513	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.28	0.31	3.35	1.50	1.34	4.3
1P	137	161	-915	44	-359	-15	-513	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.28	0.31	3.35	1.50	1.34	4.3
2	137	250	-1402	78	-524	-28	-796	3.08	3.08	4.62	4.62	2	0.43	0.46	4.91	2.30	1.96	4.3

apost= -- aant= -- ainf= 1.54 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 4.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 4 NI 17238 NF 17239 SEZ. Rp B= 20.0 H= 20.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 1.0000 4.0500 4.0800 9.1300 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	AP0ST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	190	647	66	-1	32	-182	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.11	0.06	0.40	0.00	0.00	4.3
1B	0	190	647	66	-1	32	-182	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.11	0.06	0.40	0.00	0.00	4.3
1C	0	190	647	66	-1	32	-182	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.11	0.06	0.40	0.00	0.00	4.3
1D	0	190	647	66	-1	32	-182	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.11	0.06	0.40	0.00	0.00	4.3
1E	0	190	647	66	-1	32	-182	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.11	0.06	0.40	0.00	0.00	4.3
1F	0	190	647	66	-1	32	-182	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.11	0.06	0.40	0.00	0.00	4.3
1G	0	190	647	66	-1	32	-182	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.11	0.06	0.40	0.00	0.00	4.3

Verifica della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi nuove 1°P a SLU e SLV

apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		staffe= 2 d 8 / 4.3 (e armatura base = 4 X 1.54)										
1A	90	190	-28	66	-1	-28	97	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.06	0.01	0.06	0.00	0.00	4.3
1B	90	190	-28	66	-1	-28	97	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.06	0.01	0.06	0.00	0.00	4.3
1C	90	190	-28	66	-1	-28	97	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.06	0.01	0.06	0.00	0.00	4.3
1D	90	190	-28	66	-1	-28	97	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.06	0.01	0.06	0.00	0.00	4.3
1E	90	190	-28	66	-1	-28	97	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.06	0.01	0.06	0.00	0.00	4.3
1F	90	190	-28	66	-1	-28	97	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.06	0.01	0.06	0.00	0.00	4.3
1G	90	190	-28	66	-1	-28	97	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.06	0.01	0.06	0.00	0.00	4.3
1H	90	190	-28	66	-1	-28	97	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.06	0.01	0.06	0.00	0.00	4.3
1I	90	190	-28	66	-1	-28	97	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.06	0.01	0.06	0.00	0.00	4.3
1J	90	190	-28	66	-1	-28	97	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.06	0.01	0.06	0.00	0.00	4.3
1K	90	190	-28	66	-1	-28	97	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.06	0.01	0.06	0.00	0.00	4.3
1L	90	190	-28	66	-1	-28	97	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.06	0.01	0.06	0.00	0.00	4.3
1M	90	190	-28	66	-1	-28	97	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.06	0.01	0.06	0.00	0.00	4.3
1N	90	190	-28	66	-1	-28	97	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.06	0.01	0.06	0.00	0.00	4.3
1O	90	190	-28	66	-1	-28	97	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.06	0.01	0.06	0.00	0.00	4.3
1P	90	190	-28	66	-1	-28	97	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.06	0.01	0.06	0.00	0.00	4.3
2	90	286	-96	84	-2	-35	145	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.09	0.01	0.08	0.00	0.00	4.3

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- staffe= 2 d 8 / 4.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 5 NI 17881 NF 11117 SEZ. Rp B= 45.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.8750 28.0550 15.8100 51.7400 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-1457	18870	-33	1	-180	-19770	3.08	10.78	6.16	10.78	4	0.98	0.20	1.88	7.86	0.00	11.2
1B	0	-1457	18870	-33	1	-180	-19770	3.08	10.78	6.16	10.78	4	0.98	0.20	1.88	7.86	0.00	11.2
1C	0	-1457	18870	-33	1	-180	-19770	3.08	10.78	6.16	10.78	4	0.98	0.20	1.88	7.86	0.00	11.2
1D	0	-1457	18870	-33	1	-180	-19770	3.08	10.78	6.16	10.78	4	0.98	0.20	1.88	7.86	0.00	11.2
1E	0	-1457	18870	-33	1	-180	-19770	3.08	10.78	6.16	10.78	4	0.98	0.20	1.88	7.86	0.00	11.2
1F	0	-1457	18870	-33	1	-180	-19770	3.08	10.78	6.16	10.78	4	0.98	0.20	1.88	7.86	0.00	11.2
1G	0	-1457	18870	-33	1	-180	-19770	3.08	10.78	6.16	10.78	4	0.98	0.20	1.88	7.86	0.00	11.2
1H	0	-1457	18870	-33	1	-180	-19770	3.08	10.78	6.16	10.78	4	0.98	0.20	1.88	7.86	0.00	11.2
1I	0	-1457	18870	-33	1	-180	-19770	3.08	10.78	6.16	10.78	4	0.98	0.20	1.88	7.86	0.00	11.2
1J	0	-1457	18870	-33	1	-180	-19770	3.08	10.78	6.16	10.78	4	0.98	0.20	1.88	7.86	0.00	11.2
1K	0	-1457	18870	-33	1	-180	-19770	3.08	10.78	6.16	10.78	4	0.98	0.20	1.88	7.86	0.00	11.2
1L	0	-1457	18870	-33	1	-180	-19770	3.08	10.78	6.16	10.78	4	0.98	0.20	1.88	7.86	0.00	11.2
1M	0	-1457	18870	-33	1	-180	-19770	3.08	10.78	6.16	10.78	4	0.98	0.20	1.88	7.86	0.00	11.2
1N	0	-1457	18870	-33	1	-180	-19770	3.08	10.78	6.16	10.78	4	0.98	0.20	1.88	7.86	0.00	11.2
1O	0	-1457	18870	-33	1	-180	-19770	3.08	10.78	6.16	10.78	4	0.98	0.20	1.88	7.86	0.00	11.2
1P	0	-1457	18870	-33	1	-180	-19770	3.08	10.78	6.16	10.78	4	0.98	0.20	1.88	7.86	0.00	11.2
2	0	-2409	29250	-54	2	-282	-30740	3.08	10.78	7.70	12.32	4	0.97	0.30	2.96	12.18	0.00	8.3

apost= -- aant= 7.70 ainf= 4.62 asup= 9.24 staffe= 2 d 8 / 8.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	83	-1457	15103	-33	1	-153	-5684	3.08	10.78	6.16	10.78	4	0.65	0.16	1.51	6.29	0.00	11.2
1B	83	-1457	15103	-33	1	-153	-5684	3.08	10.78	6.16	10.78	4	0.65	0.16	1.51	6.29	0.00	11.2
1C	83	-1457	15103	-33	1	-153	-5684	3.08	10.78	6.16	10.78	4	0.65	0.16	1.51	6.29	0.00	11.2
1D	83	-1457	15103	-33	1	-153	-5684	3.08	10.78	6.16	10.78	4	0.65	0.16	1.51	6.29	0.00	11.2
1E	83	-1457	15103	-33	1	-153	-5684	3.08	10.78	6.16	10.78	4	0.65	0.16	1.51	6.29	0.00	11.2
1F	83	-1457	15103	-33	1	-153	-5684	3.08	10.78	6.16	10.78	4	0.65	0.16	1.51	6.29	0.00	11.2
1G	83	-1457	15103	-33	1	-153	-5684	3.08	10.78	6.16	10.78	4	0.65	0.16	1.51	6.29	0.00	11.2
1H	83	-1457	15103	-33	1	-153	-5684	3.08	10.78	6.16	10.78	4	0.65	0.16	1.51	6.29	0.00	11.2
1I	83	-1457	15103	-33	1	-153	-5684	3.08	10.78	6.16	10.78	4	0.65	0.16	1.51	6.29	0.00	11.2
1J	83	-1457	15103	-33	1	-153	-5684	3.08	10.78	6.16	10.78	4	0.65	0.16	1.51	6.29	0.00	11.2
1K	83	-1457	15103	-33	1	-153	-5684	3.08	10.78	6.16	10.78	4	0.65	0.16	1.51	6.29	0.00	11.2
1L	83	-1457	15103	-33	1	-153	-5684	3.08	10.78	6.16	10.78	4	0.65	0.16	1.51	6.29	0.00	11.2
1M	83	-1457	15103	-33	1	-153	-5684	3.08	10.78	6.16	10.78	4	0.65	0.16	1.51	6.29	0.00	11.2
1N	83	-1457	15103	-33	1	-153	-5684	3.08	10.78	6.16	10.78	4	0.65	0.16	1.51	6.29	0.00	11.2
1O	83	-1457	15103	-33	1	-153	-5684	3.08	10.78	6.16	10.78	4	0.65	0.16	1.51	6.29	0.00	11.2
1P	83	-1457	15103	-33	1	-153	-5684	3.08	10.78	6.16	10.78	4	0.65	0.16	1.51	6.29	0.00	11.2
2	83	-2409	23409	-54	2	-237	-8902	3.08	10.78	6.16	10.78	4	0.68	0.24	2.37	9.75	0.00	10.3

apost= -- aant= 7.70 ainf= 3.08 asup= 7.70 staffe= 2 d 8 / 10.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	166	-1457	11336	-33	1	-125	5278	3.08	10.78	10.78	3.08	4	0.60	0.12	1.13	4.72	0.00	14.9
1B	166	-1457	11336	-33	1	-125	5278	3.08	10.78	10.78	3.08	4	0.60	0.12	1.13	4.72	0.00	14.9
1C	166	-1457	11336	-33	1	-125	5278	3.08	10.78	10.78	3.08	4	0.60	0.12	1.13	4.72	0.00	14.9
1D	166	-1457	11336	-33	1	-125	5278	3.08	10.78	10.78	3.08	4	0.60	0.12	1.13	4.72	0.00	14.9
1E	166	-1457	11336	-33	1	-125	5278	3.08	10.78	10.78	3.08	4	0.60	0.12	1.13	4.72	0.00	14.9
1F	166	-1457	11336	-33	1	-125	5278	3.08	10.78	10.78	3.08	4	0.60	0.12	1.13	4.72	0.00	14.9
1G	166	-1457	11336	-33	1	-125	5278	3.08	10.78	10.78	3.08	4	0.60	0.12	1.13	4.72	0.00	14.9
1H	166	-1457	11336	-33	1	-125	5278	3.08	10.78	10.78	3.08	4	0.60	0.12	1.13	4.72	0.00	14.9
1I	166	-1457	11336	-33	1	-125	5278	3.08	10.78	10.78	3.08	4	0.60	0.12	1.13	4.72	0.00	14.9
1J	166	-1457	11336	-33	1	-125	5278	3.08	10.78	10.78	3.08	4	0.60	0.12	1.13	4.72	0.00	14.9
1K	166	-1457	11336	-33	1	-125	5278	3.08	10.78	10.78	3.08	4	0.60	0.12	1.13	4.72	0.00	14.9
1L	166	-1457	11336	-33	1	-125	5278	3.08	10.78	10.78	3.08	4	0.60	0.12	1.13	4.72	0.00	14.9
1M	166	-1457	11336	-33	1	-125	5278	3.08	10.78	10.78	3.08	4	0.60	0.12	1.13	4.72	0.00	14.9
1N	166	-1457	11336	-33	1	-125	5278	3.08	10.78	10.78	3.08	4	0.60	0.12	1.13	4.72	0.00	14.9
1O	166	-1457	11336	-33	1	-125	5278	3.08	10.78	10.78	3.08	4	0.60	0.12	1.13	4.72	0.00	14.9
1P	166	-1457	11336	-33	1	-125	5278	3.08	10.78	10.78	3.08	4	0.60	0.12	1.13	4.72	0.00	14.9
2	166	-2409	17568	-54	2	-193	8092	3.08	10.78	10.78	3.08	4	0.92	0.18	1.78	7.32	0.00	13.7

apost= -- aant= 7.70 ainf= 7.70 asup= -- staffe= 2 d 8 / 13.7 (e armatura base = 4 X 1.54)

Verifica della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi nuove 1°P a SLU e SLV

10	581	-1457	-7499	-33	1	12	13228	10.78	3.08	10.78	3.08	2	0.81	0.08	0.75	0.00	0.00	14.9
1P	581	-1457	-7499	-33	1	12	13228	10.78	3.08	10.78	3.08	2	0.81	0.08	0.75	0.00	0.00	14.9
2	581	-2409	-11637	-54	2	30	20398	10.78	3.08	10.78	3.08	2	1.00	0.12	1.07	4.85	0.00	14.9

apost= 7.70 aant= -- ainf= 7.70 asup= -- staffe= 2 d 8 / 14.9 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	664	-1457	-11266	-33	1	40	5446	10.78	3.08	10.78	3.08	2	0.62	0.12	1.13	4.69	0.00	14.9
1B	664	-1457	-11266	-33	1	40	5446	10.78	3.08	10.78	3.08	2	0.62	0.12	1.13	4.69	0.00	14.9
1C	664	-1457	-11266	-33	1	40	5446	10.78	3.08	10.78	3.08	2	0.62	0.12	1.13	4.69	0.00	14.9
1D	664	-1457	-11266	-33	1	40	5446	10.78	3.08	10.78	3.08	2	0.62	0.12	1.13	4.69	0.00	14.9
1E	664	-1457	-11266	-33	1	40	5446	10.78	3.08	10.78	3.08	2	0.62	0.12	1.13	4.69	0.00	14.9
1F	664	-1457	-11266	-33	1	40	5446	10.78	3.08	10.78	3.08	2	0.62	0.12	1.13	4.69	0.00	14.9
1G	664	-1457	-11266	-33	1	40	5446	10.78	3.08	10.78	3.08	2	0.62	0.12	1.13	4.69	0.00	14.9
1H	664	-1457	-11266	-33	1	40	5446	10.78	3.08	10.78	3.08	2	0.62	0.12	1.13	4.69	0.00	14.9
1I	664	-1457	-11266	-33	1	40	5446	10.78	3.08	10.78	3.08	2	0.62	0.12	1.13	4.69	0.00	14.9
1J	664	-1457	-11266	-33	1	40	5446	10.78	3.08	10.78	3.08	2	0.62	0.12	1.13	4.69	0.00	14.9
1K	664	-1457	-11266	-33	1	40	5446	10.78	3.08	10.78	3.08	2	0.62	0.12	1.13	4.69	0.00	14.9
1L	664	-1457	-11266	-33	1	40	5446	10.78	3.08	10.78	3.08	2	0.62	0.12	1.13	4.69	0.00	14.9
1M	664	-1457	-11266	-33	1	40	5446	10.78	3.08	10.78	3.08	2	0.62	0.12	1.13	4.69	0.00	14.9
1N	664	-1457	-11266	-33	1	40	5446	10.78	3.08	10.78	3.08	2	0.62	0.12	1.13	4.69	0.00	14.9
10	664	-1457	-11266	-33	1	40	5446	10.78	3.08	10.78	3.08	2	0.62	0.12	1.13	4.69	0.00	14.9
1P	664	-1457	-11266	-33	1	40	5446	10.78	3.08	10.78	3.08	2	0.62	0.12	1.13	4.69	0.00	14.9
2	664	-2409	-17478	-54	2	75	8326	10.78	3.08	10.78	3.08	2	0.95	0.18	1.77	7.28	0.00	13.8

apost= 7.70 aant= -- ainf= 7.70 asup= -- staffe= 2 d 8 / 13.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	746	-1457	-15033	-33	1	67	-5460	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.62	0.16	1.50	6.26	0.00	11.2
1B	746	-1457	-15033	-33	1	67	-5460	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.62	0.16	1.50	6.26	0.00	11.2
1C	746	-1457	-15033	-33	1	67	-5460	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.62	0.16	1.50	6.26	0.00	11.2
1D	746	-1457	-15033	-33	1	67	-5460	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.62	0.16	1.50	6.26	0.00	11.2
1E	746	-1457	-15033	-33	1	67	-5460	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.62	0.16	1.50	6.26	0.00	11.2
1F	746	-1457	-15033	-33	1	67	-5460	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.62	0.16	1.50	6.26	0.00	11.2
1G	746	-1457	-15033	-33	1	67	-5460	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.62	0.16	1.50	6.26	0.00	11.2
1H	746	-1457	-15033	-33	1	67	-5460	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.62	0.16	1.50	6.26	0.00	11.2
1I	746	-1457	-15033	-33	1	67	-5460	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.62	0.16	1.50	6.26	0.00	11.2
1J	746	-1457	-15033	-33	1	67	-5460	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.62	0.16	1.50	6.26	0.00	11.2
1K	746	-1457	-15033	-33	1	67	-5460	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.62	0.16	1.50	6.26	0.00	11.2
1L	746	-1457	-15033	-33	1	67	-5460	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.62	0.16	1.50	6.26	0.00	11.2
1M	746	-1457	-15033	-33	1	67	-5460	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.62	0.16	1.50	6.26	0.00	11.2
1N	746	-1457	-15033	-33	1	67	-5460	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.62	0.16	1.50	6.26	0.00	11.2
10	746	-1457	-15033	-33	1	67	-5460	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.62	0.16	1.50	6.26	0.00	11.2
1P	746	-1457	-15033	-33	1	67	-5460	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.62	0.16	1.50	6.26	0.00	11.2
2	746	-2409	-23319	-54	2	119	-8590	10.78	3.08	6.16	10.78	5	0.98	0.24	2.36	9.71	0.00	10.4

apost= 7.70 aant= -- ainf= 3.08 asup= 7.70 staffe= 2 d 8 / 10.4 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	829	-1457	-18800	-33	1	95	-19490	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.97	0.20	1.88	7.83	0.00	11.2
1B	829	-1457	-18800	-33	1	95	-19490	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.97	0.20	1.88	7.83	0.00	11.2
1C	829	-1457	-18800	-33	1	95	-19490	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.97	0.20	1.88	7.83	0.00	11.2
1D	829	-1457	-18800	-33	1	95	-19490	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.97	0.20	1.88	7.83	0.00	11.2
1E	829	-1457	-18800	-33	1	95	-19490	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.97	0.20	1.88	7.83	0.00	11.2
1F	829	-1457	-18800	-33	1	95	-19490	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.97	0.20	1.88	7.83	0.00	11.2
1G	829	-1457	-18800	-33	1	95	-19490	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.97	0.20	1.88	7.83	0.00	11.2
1H	829	-1457	-18800	-33	1	95	-19490	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.97	0.20	1.88	7.83	0.00	11.2
1I	829	-1457	-18800	-33	1	95	-19490	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.97	0.20	1.88	7.83	0.00	11.2
1J	829	-1457	-18800	-33	1	95	-19490	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.97	0.20	1.88	7.83	0.00	11.2
1K	829	-1457	-18800	-33	1	95	-19490	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.97	0.20	1.88	7.83	0.00	11.2
1L	829	-1457	-18800	-33	1	95	-19490	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.97	0.20	1.88	7.83	0.00	11.2
1M	829	-1457	-18800	-33	1	95	-19490	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.97	0.20	1.88	7.83	0.00	11.2
1N	829	-1457	-18800	-33	1	95	-19490	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.97	0.20	1.88	7.83	0.00	11.2
10	829	-1457	-18800	-33	1	95	-19490	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.97	0.20	1.88	7.83	0.00	11.2
1P	829	-1457	-18800	-33	1	95	-19490	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.97	0.20	1.88	7.83	0.00	11.2
2	829	-2409	-29160	-54	2	164	-30350	10.78	3.08	7.70	12.32	4	0.95	0.30	2.95	12.14	0.00	8.3

apost= 7.70 aant= -- ainf= 4.62 asup= 9.24 staffe= 2 d 8 / 8.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 6 NI 17882 NF 11118 SEZ. Rp B= 45.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.8750 28.0550 15.8100 51.7400 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	4275	18750	12	-12	425	-19060	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.86	0.20	1.84	7.81	0.01	11.2
1B	0	4275	18750	12	-12	425	-19060	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.86	0.20	1.84	7.81	0.01	11.2
1C	0	4275	18750	12	-12	425	-19060	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.86	0.20	1.84	7.81	0.01	11.2
1D	0	4275	18750	12	-12	425	-19060	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.86	0.20	1.84	7.81	0.01	11.2
1E	0	4275	18750	12	-12	425	-19060	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.86	0.20	1.84	7.81	0.01	11.2
1F	0	4275	18750	12	-12	425	-19060	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.86	0.20	1.84	7.81	0.01	11.2
1G	0	4275	18750	12	-12	425	-19060	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.86	0.20	1.84	7.81	0.01	11.2
1H	0	4275	18750	12	-12	425	-19060	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.86	0.20	1.84	7.81	0.01	11.2
1I	0	4275	18750	12	-12	425	-19060	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.86	0.20	1.84	7.81	0.01	11.2
1J	0	4275	18750	12	-12	425	-19060	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.86	0.20	1.84	7.81	0.01	11.2
1K	0	4275	18750	12	-12	425	-19060	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.86	0.20	1.84	7.81	0.01	11.2
1L	0	4275	18750	12	-12	425	-19060	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.86	0.20	1.84	7.81	0.01	11.2
1M	0	4275	18750	12	-12	425	-19060	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.86	0.20	1.84	7.81	0.01	11.2
1N	0	4275	18750	12	-12	425	-19060	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.86	0.20	1.84	7.81	0.01	11.2
1O	0	4275	18750	12	-12	425	-19060	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.86	0.20	1.84	7.81	0.01	11.2
1P	0	4275	18750	12	-12	425	-19060	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.86	0.20	1.84	7.81	0.01	11.2

Verifica della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi nuove 1°P a SLU e SLV

1G	829	4275	-18920	12	-12	329	-19750	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.89	0.20	1.86	7.88	0.01	11.2
1H	829	4275	-18920	12	-12	329	-19750	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.89	0.20	1.86	7.88	0.01	11.2
1I	829	4275	-18920	12	-12	329	-19750	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.89	0.20	1.86	7.88	0.01	11.2
1J	829	4275	-18920	12	-12	329	-19750	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.89	0.20	1.86	7.88	0.01	11.2
1K	829	4275	-18920	12	-12	329	-19750	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.89	0.20	1.86	7.88	0.01	11.2
1L	829	4275	-18920	12	-12	329	-19750	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.89	0.20	1.86	7.88	0.01	11.2
1M	829	4275	-18920	12	-12	329	-19750	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.89	0.20	1.86	7.88	0.01	11.2
1N	829	4275	-18920	12	-12	329	-19750	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.89	0.20	1.86	7.88	0.01	11.2
1O	829	4275	-18920	12	-12	329	-19750	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.89	0.20	1.86	7.88	0.01	11.2
1P	829	4275	-18920	12	-12	329	-19750	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.89	0.20	1.86	7.88	0.01	11.2
2	829	5424	-29330	-3	-21	536	-30750	10.78	3.08	7.70	13.85	2	0.93	0.31	2.88	12.21	0.01	8.2

apost= 7.70 aant= - - ainf= 4.62 asup= 10.78 staffe= 2 d 8 / 8.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 8 NI 11011 NF 11231 SEZ. Rp B= 35.0 H= 50.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 4.3750 20.2720 11.4240 36.0710 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	--																	
	cm		kg			kg*m			cmq				Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	1258	11100	-281	-44	-534	-10810	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.82	0.22	1.86	6.59	0.04	11.2
1B	0	1258	11100	-281	-44	-534	-10810	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.82	0.22	1.86	6.59	0.04	11.2
1C	0	1258	11100	-281	-44	-534	-10810	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.82	0.22	1.86	6.59	0.04	11.2
1D	0	1258	11100	-281	-44	-534	-10810	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.82	0.22	1.86	6.59	0.04	11.2
1E	0	1258	11100	-281	-44	-534	-10810	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.82	0.22	1.86	6.59	0.04	11.2
1F	0	1258	11100	-281	-44	-534	-10810	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.82	0.22	1.86	6.59	0.04	11.2
1G	0	1258	11100	-281	-44	-534	-10810	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.82	0.22	1.86	6.59	0.04	11.2
1H	0	1258	11100	-281	-44	-534	-10810	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.82	0.22	1.86	6.59	0.04	11.2
1I	0	1258	11100	-281	-44	-534	-10810	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.82	0.22	1.86	6.59	0.04	11.2
1J	0	1258	11100	-281	-44	-534	-10810	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.82	0.22	1.86	6.59	0.04	11.2
1K	0	1258	11100	-281	-44	-534	-10810	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.82	0.22	1.86	6.59	0.04	11.2
1L	0	1258	11100	-281	-44	-534	-10810	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.82	0.22	1.86	6.59	0.04	11.2
1M	0	1258	11100	-281	-44	-534	-10810	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.82	0.22	1.86	6.59	0.04	11.2
1N	0	1258	11100	-281	-44	-534	-10810	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.82	0.22	1.86	6.59	0.04	11.2
1O	0	1258	11100	-281	-44	-534	-10810	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.82	0.22	1.86	6.59	0.04	11.2
1P	0	1258	11100	-281	-44	-534	-10810	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.82	0.22	1.86	6.59	0.04	11.2
2	0	1714	17220	-433	-64	-828	-16700	3.08	6.16	6.16	10.78	2	0.91	0.34	2.88	10.22	0.06	9.7

apost= - - aant= 3.08 ainf= 3.08 asup= 7.70 staffe= 2 d 8 / 9.7 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	44	1258	9719	-281	-44	-411	-6248	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.79	0.19	1.63	5.77	0.04	11.2
1B	44	1258	9719	-281	-44	-411	-6248	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.79	0.19	1.63	5.77	0.04	11.2
1C	44	1258	9719	-281	-44	-411	-6248	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.79	0.19	1.63	5.77	0.04	11.2
1D	44	1258	9719	-281	-44	-411	-6248	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.79	0.19	1.63	5.77	0.04	11.2
1E	44	1258	9719	-281	-44	-411	-6248	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.79	0.19	1.63	5.77	0.04	11.2
1F	44	1258	9719	-281	-44	-411	-6248	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.79	0.19	1.63	5.77	0.04	11.2
1G	44	1258	9719	-281	-44	-411	-6248	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.79	0.19	1.63	5.77	0.04	11.2
1H	44	1258	9719	-281	-44	-411	-6248	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.79	0.19	1.63	5.77	0.04	11.2
1I	44	1258	9719	-281	-44	-411	-6248	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.79	0.19	1.63	5.77	0.04	11.2
1J	44	1258	9719	-281	-44	-411	-6248	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.79	0.19	1.63	5.77	0.04	11.2
1K	44	1258	9719	-281	-44	-411	-6248	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.79	0.19	1.63	5.77	0.04	11.2
1L	44	1258	9719	-281	-44	-411	-6248	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.79	0.19	1.63	5.77	0.04	11.2
1M	44	1258	9719	-281	-44	-411	-6248	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.79	0.19	1.63	5.77	0.04	11.2
1N	44	1258	9719	-281	-44	-411	-6248	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.79	0.19	1.63	5.77	0.04	11.2
1O	44	1258	9719	-281	-44	-411	-6248	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.79	0.19	1.63	5.77	0.04	11.2
1P	44	1258	9719	-281	-44	-411	-6248	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.79	0.19	1.63	5.77	0.04	11.2
2	44	1714	15065	-433	-64	-639	-9622	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.92	0.30	2.53	8.94	0.06	11.1

apost= - - aant= 3.08 ainf= - - asup= 3.08 staffe= 2 d 8 / 11.1 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	88	1258	8338	-281	-44	-288	-2291	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.47	0.16	1.41	4.95	0.04	19.1
1B	88	1258	8338	-281	-44	-288	-2291	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.47	0.16	1.41	4.95	0.04	19.1
1C	88	1258	8338	-281	-44	-288	-2291	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.47	0.16	1.41	4.95	0.04	19.1
1D	88	1258	8338	-281	-44	-288	-2291	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.47	0.16	1.41	4.95	0.04	19.1
1E	88	1258	8338	-281	-44	-288	-2291	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.47	0.16	1.41	4.95	0.04	19.1
1F	88	1258	8338	-281	-44	-288	-2291	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.47	0.16	1.41	4.95	0.04	19.1
1G	88	1258	8338	-281	-44	-288	-2291	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.47	0.16	1.41	4.95	0.04	19.1
1H	88	1258	8338	-281	-44	-288	-2291	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.47	0.16	1.41	4.95	0.04	19.1
1I	88	1258	8338	-281	-44	-288	-2291	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.47	0.16	1.41	4.95	0.04	19.1
1J	88	1258	8338	-281	-44	-288	-2291	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.47	0.16	1.41	4.95	0.04	19.1
1K	88	1258	8338	-281	-44	-288	-2291	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.47	0.16	1.41	4.95	0.04	19.1
1L	88	1258	8338	-281	-44	-288	-2291	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.47	0.16	1.41	4.95	0.04	19.1
1M	88	1258	8338	-281	-44	-288	-2291	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.47	0.16	1.41	4.95	0.04	19.1
1N	88	1258	8338	-281	-44	-288	-2291	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.47	0.16	1.41	4.95	0.04	19.1
1O	88	1258	8338	-281	-44	-288	-2291	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.47	0.16	1.41	4.95	0.04	19.1
1P	88	1258	8338	-281	-44	-288	-2291	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.47	0.16	1.41	4.95	0.04	19.1
2	88	1714	12909	-433	-64	-449	-3490	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.70	0.25	2.18	7.66	0.06	12.9

apost= - - aant= 3.08 ainf= - - asup= 3.08 staffe= 2 d 8 / 12.9 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	132	1258	6956	-281	-44	-165	1061	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.24	0.14	1.19	4.13	0.04	19.1
1B	132	1258	6956	-281	-44	-165	1061	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.24	0.14	1.19	4.13	0.04	19.1
1C	132	1258	6956	-281	-44	-165	1061	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.24	0.14	1.19	4.13	0.04	19.1
1D	132	1258	6956	-281	-44	-165	1061	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.24	0.14	1.19	4.13	0.04	19.1
1E	132	1258	6956	-281	-44	-165	1061	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.24	0.14	1.19	4.13	0.04	19.1
1F	132	1258	6956	-281	-44	-165	1061	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.24	0.14	1.19	4.13	0.04	19.1
1G	132	1258	6956	-281	-44	-165	1061	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.24	0.14	1.19	4.13	0.04	19.1
1H	132	1258	6956	-281	-44	-165	1061	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.24	0.14	1.19	4.13	0.04	19.1

Verifica della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi nuove 1°P a SLU e SLV

1D	351	1258	50	-281	-44	451	8738	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.83	0.01	0.10	0.00	0.00	19.1
1E	351	1258	50	-281	-44	451	8738	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.83	0.01	0.10	0.00	0.00	19.1
1F	351	1258	50	-281	-44	451	8738	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.83	0.01	0.10	0.00	0.00	19.1
1G	351	1258	50	-281	-44	451	8738	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.83	0.01	0.10	0.00	0.00	19.1
1H	351	1258	50	-281	-44	451	8738	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.83	0.01	0.10	0.00	0.00	19.1
1I	351	1258	50	-281	-44	451	8738	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.83	0.01	0.10	0.00	0.00	19.1
1J	351	1258	50	-281	-44	451	8738	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.83	0.01	0.10	0.00	0.00	19.1
1K	351	1258	50	-281	-44	451	8738	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.83	0.01	0.10	0.00	0.00	19.1
1L	351	1258	50	-281	-44	451	8738	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.83	0.01	0.10	0.00	0.00	19.1
1M	351	1258	50	-281	-44	451	8738	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.83	0.01	0.10	0.00	0.00	19.1
1N	351	1258	50	-281	-44	451	8738	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.83	0.01	0.10	0.00	0.00	19.1
10	351	1258	50	-281	-44	451	8738	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.83	0.01	0.10	0.00	0.00	19.1
1P	351	1258	50	-281	-44	451	8738	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.83	0.01	0.10	0.00	0.00	19.1
2	351	1714	-24	-433	-64	690	13460	6.16	3.08	9.24	3.08	2	0.85	0.02	0.15	0.00	0.00	19.1

apost= 3.08 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	395	1258	-1331	-281	-44	575	8458	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.80	0.03	0.25	0.00	0.00	11.2
1B	395	1258	-1331	-281	-44	575	8458	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.80	0.03	0.25	0.00	0.00	11.2
1C	395	1258	-1331	-281	-44	575	8458	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.80	0.03	0.25	0.00	0.00	11.2
1D	395	1258	-1331	-281	-44	575	8458	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.80	0.03	0.25	0.00	0.00	11.2
1E	395	1258	-1331	-281	-44	575	8458	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.80	0.03	0.25	0.00	0.00	11.2
1F	395	1258	-1331	-281	-44	575	8458	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.80	0.03	0.25	0.00	0.00	11.2
1G	395	1258	-1331	-281	-44	575	8458	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.80	0.03	0.25	0.00	0.00	11.2
1H	395	1258	-1331	-281	-44	575	8458	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.80	0.03	0.25	0.00	0.00	11.2
1I	395	1258	-1331	-281	-44	575	8458	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.80	0.03	0.25	0.00	0.00	11.2
1J	395	1258	-1331	-281	-44	575	8458	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.80	0.03	0.25	0.00	0.00	11.2
1K	395	1258	-1331	-281	-44	575	8458	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.80	0.03	0.25	0.00	0.00	11.2
1L	395	1258	-1331	-281	-44	575	8458	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.80	0.03	0.25	0.00	0.00	11.2
1M	395	1258	-1331	-281	-44	575	8458	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.80	0.03	0.25	0.00	0.00	11.2
1N	395	1258	-1331	-281	-44	575	8458	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.80	0.03	0.25	0.00	0.00	11.2
10	395	1258	-1331	-281	-44	575	8458	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.80	0.03	0.25	0.00	0.00	11.2
1P	395	1258	-1331	-281	-44	575	8458	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.80	0.03	0.25	0.00	0.00	11.2
2	395	1714	-2180	-433	-64	880	12978	6.16	3.08	7.70	4.62	2	0.98	0.05	0.37	0.00	0.00	11.2

apost= 3.08 aant= -- ainf= 4.62 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	438	1258	-2712	-281	-44	698	7572	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.95	0.06	0.49	0.00	0.00	11.2
1B	438	1258	-2712	-281	-44	698	7572	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.95	0.06	0.49	0.00	0.00	11.2
1C	438	1258	-2712	-281	-44	698	7572	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.95	0.06	0.49	0.00	0.00	11.2
1D	438	1258	-2712	-281	-44	698	7572	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.95	0.06	0.49	0.00	0.00	11.2
1E	438	1258	-2712	-281	-44	698	7572	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.95	0.06	0.49	0.00	0.00	11.2
1F	438	1258	-2712	-281	-44	698	7572	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.95	0.06	0.49	0.00	0.00	11.2
1G	438	1258	-2712	-281	-44	698	7572	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.95	0.06	0.49	0.00	0.00	11.2
1H	438	1258	-2712	-281	-44	698	7572	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.95	0.06	0.49	0.00	0.00	11.2
1I	438	1258	-2712	-281	-44	698	7572	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.95	0.06	0.49	0.00	0.00	11.2
1J	438	1258	-2712	-281	-44	698	7572	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.95	0.06	0.49	0.00	0.00	11.2
1K	438	1258	-2712	-281	-44	698	7572	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.95	0.06	0.49	0.00	0.00	11.2
1L	438	1258	-2712	-281	-44	698	7572	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.95	0.06	0.49	0.00	0.00	11.2
1M	438	1258	-2712	-281	-44	698	7572	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.95	0.06	0.49	0.00	0.00	11.2
1N	438	1258	-2712	-281	-44	698	7572	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.95	0.06	0.49	0.00	0.00	11.2
10	438	1258	-2712	-281	-44	698	7572	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.95	0.06	0.49	0.00	0.00	11.2
1P	438	1258	-2712	-281	-44	698	7572	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.95	0.06	0.49	0.00	0.00	11.2
2	438	1714	-4335	-433	-64	1070	11550	6.16	3.08	7.70	4.62	2	0.88	0.09	0.66	0.00	0.00	11.2

apost= 3.08 aant= -- ainf= 4.62 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 7 NI 11231 NF 11145 SEZ. Rp B= 35.0 H= 50.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 4.3750 20.2720 11.4240 36.0710 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx, M	Bielle	V, Mx	cmq/m	cm	
1A	0	2148	2350	-175	19	-449	7536	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.97	0.05	0.40	0.00	0.00	11.2
1B	0	2148	2350	-175	19	-449	7536	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.97	0.05	0.40	0.00	0.00	11.2
1C	0	2148	2350	-175	19	-449	7536	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.97	0.05	0.40	0.00	0.00	11.2
1D	0	2148	2350	-175	19	-449	7536	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.97	0.05	0.40	0.00	0.00	11.2
1E	0	2148	2350	-175	19	-449	7536	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.97	0.05	0.40	0.00	0.00	11.2
1F	0	2148	2350	-175	19	-449	7536	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.97	0.05	0.40	0.00	0.00	11.2
1G	0	2148	2350	-175	19	-449	7536	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.97	0.05	0.40	0.00	0.00	11.2
1H	0	2148	2350	-175	19	-449	7536	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.97	0.05	0.40	0.00	0.00	11.2
1I	0	2148	2350	-175	19	-449	7536	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.97	0.05	0.40	0.00	0.00	11.2
1J	0	2148	2350	-175	19	-449	7536	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.97	0.05	0.40	0.00	0.00	11.2
1K	0	2148	2350	-175	19	-449	7536	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.97	0.05	0.40	0.00	0.00	11.2
1L	0	2148	2350	-175	19	-449	7536	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.97	0.05	0.40	0.00	0.00	11.2
1M	0	2148	2350	-175	19	-449	7536	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.97	0.05	0.40	0.00	0.00	11.2
1N	0	2148	2350	-175	19	-449	7536	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.97	0.05	0.40	0.00	0.00	11.2
10	0	2148	2350	-175	19	-449	7536	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.97	0.05	0.40	0.00	0.00	11.2
1P	0	2148	2350	-175	19	-449	7536	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.97	0.05	0.40	0.00	0.00	11.2
2	0	3045	3763	-249	31	-634	11510	3.08	6.16	7.70	4.62	2	0.90	0.08	0.54	0.00	0.00	11.2

apost= -- aant= 3.08 ainf= 4.62 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	45	2148	945	-175	19	-372	8271	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.80	0.02	0.16	0.00	0.00	11.2
1B	45	2148	945	-175	19	-372	8271	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.80	0.02	0.16	0.00	0.00	11.2
1C	45	2148	945	-175	19	-372	8271	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.80	0.02	0.16	0.00	0.00	11.2
1D	45	2148	945	-175	19	-372	8271	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.80	0.02	0.16	0.00	0.00	11.2
1E	45	2148	945	-175	19	-372	8271	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.80	0.02	0.16	0.00	0.00	11.2

Verifica della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi nuove 1°P a SLU e SLV

1P	446	2148	-11700	-175	19	330	-13310	6.16	3.08	6.16	9.24	2	0.85	0.23	1.92	6.95	0.02	11.2
2	446	3045	-18170	-249	31	478	-20620	6.16	3.08	6.16	12.32	2	1.00	0.35	2.99	10.79	0.03	9.3

apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= 9.24 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 10 NI 11030 NF 11231 SEZ. Rp B= 45.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.8750 21.0865 11.8830 40.8445 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	2350	19010	781	-79	1702	-21260	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.93	0.20	1.90	7.92	0.04	11.2
1B	0	2350	19010	781	-79	1702	-21260	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.93	0.20	1.90	7.92	0.04	11.2
1C	0	2350	19010	781	-79	1702	-21260	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.93	0.20	1.90	7.92	0.04	11.2
1D	0	2350	19010	781	-79	1702	-21260	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.93	0.20	1.90	7.92	0.04	11.2
1E	0	2350	19010	781	-79	1702	-21260	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.93	0.20	1.90	7.92	0.04	11.2
1F	0	2350	19010	781	-79	1702	-21260	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.93	0.20	1.90	7.92	0.04	11.2
1G	0	2350	19010	781	-79	1702	-21260	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.93	0.20	1.90	7.92	0.04	11.2
1H	0	2350	19010	781	-79	1702	-21260	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.93	0.20	1.90	7.92	0.04	11.2
1I	0	2350	19010	781	-79	1702	-21260	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.93	0.20	1.90	7.92	0.04	11.2
1J	0	2350	19010	781	-79	1702	-21260	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.93	0.20	1.90	7.92	0.04	11.2
1K	0	2350	19010	781	-79	1702	-21260	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.93	0.20	1.90	7.92	0.04	11.2
1L	0	2350	19010	781	-79	1702	-21260	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.93	0.20	1.90	7.92	0.04	11.2
1M	0	2350	19010	781	-79	1702	-21260	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.93	0.20	1.90	7.92	0.04	11.2
1N	0	2350	19010	781	-79	1702	-21260	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.93	0.20	1.90	7.92	0.04	11.2
1O	0	2350	19010	781	-79	1702	-21260	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.93	0.20	1.90	7.92	0.04	11.2
1P	0	2350	19010	781	-79	1702	-21260	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.93	0.20	1.90	7.92	0.04	11.2
2	0	3488	29410	1161	-114	2535	-33100	10.78	3.08	7.70	13.85	2	0.98	0.31	2.93	12.25	0.06	8.1

apost= 7.70 aant= -- ainf= 4.62 asup= 10.78 staffe= 2 d 8 / 8.1 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	46	2350	17344	781	-79	1341	-12868	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.86	0.18	1.74	7.22	0.04	11.2
1B	46	2350	17344	781	-79	1341	-12868	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.86	0.18	1.74	7.22	0.04	11.2
1C	46	2350	17344	781	-79	1341	-12868	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.86	0.18	1.74	7.22	0.04	11.2
1D	46	2350	17344	781	-79	1341	-12868	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.86	0.18	1.74	7.22	0.04	11.2
1E	46	2350	17344	781	-79	1341	-12868	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.86	0.18	1.74	7.22	0.04	11.2
1F	46	2350	17344	781	-79	1341	-12868	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.86	0.18	1.74	7.22	0.04	11.2
1G	46	2350	17344	781	-79	1341	-12868	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.86	0.18	1.74	7.22	0.04	11.2
1H	46	2350	17344	781	-79	1341	-12868	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.86	0.18	1.74	7.22	0.04	11.2
1I	46	2350	17344	781	-79	1341	-12868	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.86	0.18	1.74	7.22	0.04	11.2
1J	46	2350	17344	781	-79	1341	-12868	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.86	0.18	1.74	7.22	0.04	11.2
1K	46	2350	17344	781	-79	1341	-12868	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.86	0.18	1.74	7.22	0.04	11.2
1L	46	2350	17344	781	-79	1341	-12868	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.86	0.18	1.74	7.22	0.04	11.2
1M	46	2350	17344	781	-79	1341	-12868	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.86	0.18	1.74	7.22	0.04	11.2
1N	46	2350	17344	781	-79	1341	-12868	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.86	0.18	1.74	7.22	0.04	11.2
1O	46	2350	17344	781	-79	1341	-12868	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.86	0.18	1.74	7.22	0.04	11.2
1P	46	2350	17344	781	-79	1341	-12868	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.86	0.18	1.74	7.22	0.04	11.2
2	46	3488	26849	1161	-114	1999	-20115	10.78	3.08	6.16	10.78	2	0.90	0.29	2.68	11.18	0.06	8.9

apost= 7.70 aant= -- ainf= 3.08 asup= 7.70 staffe= 2 d 8 / 8.9 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	92	2350	15678	781	-79	981	-5245	10.78	3.08	3.08	10.78	2	0.75	0.17	1.57	6.53	0.04	14.9
1B	92	2350	15678	781	-79	981	-5245	10.78	3.08	3.08	10.78	2	0.75	0.17	1.57	6.53	0.04	14.9
1C	92	2350	15678	781	-79	981	-5245	10.78	3.08	3.08	10.78	2	0.75	0.17	1.57	6.53	0.04	14.9
1D	92	2350	15678	781	-79	981	-5245	10.78	3.08	3.08	10.78	2	0.75	0.17	1.57	6.53	0.04	14.9
1E	92	2350	15678	781	-79	981	-5245	10.78	3.08	3.08	10.78	2	0.75	0.17	1.57	6.53	0.04	14.9
1F	92	2350	15678	781	-79	981	-5245	10.78	3.08	3.08	10.78	2	0.75	0.17	1.57	6.53	0.04	14.9
1G	92	2350	15678	781	-79	981	-5245	10.78	3.08	3.08	10.78	2	0.75	0.17	1.57	6.53	0.04	14.9
1H	92	2350	15678	781	-79	981	-5245	10.78	3.08	3.08	10.78	2	0.75	0.17	1.57	6.53	0.04	14.9
1I	92	2350	15678	781	-79	981	-5245	10.78	3.08	3.08	10.78	2	0.75	0.17	1.57	6.53	0.04	14.9
1J	92	2350	15678	781	-79	981	-5245	10.78	3.08	3.08	10.78	2	0.75	0.17	1.57	6.53	0.04	14.9
1K	92	2350	15678	781	-79	981	-5245	10.78	3.08	3.08	10.78	2	0.75	0.17	1.57	6.53	0.04	14.9
1L	92	2350	15678	781	-79	981	-5245	10.78	3.08	3.08	10.78	2	0.75	0.17	1.57	6.53	0.04	14.9
1M	92	2350	15678	781	-79	981	-5245	10.78	3.08	3.08	10.78	2	0.75	0.17	1.57	6.53	0.04	14.9
1N	92	2350	15678	781	-79	981	-5245	10.78	3.08	3.08	10.78	2	0.75	0.17	1.57	6.53	0.04	14.9
1O	92	2350	15678	781	-79	981	-5245	10.78	3.08	3.08	10.78	2	0.75	0.17	1.57	6.53	0.04	14.9
1P	92	2350	15678	781	-79	981	-5245	10.78	3.08	3.08	10.78	2	0.75	0.17	1.57	6.53	0.04	14.9
2	92	3488	24288	1161	-114	1463	-8313	10.78	3.08	3.08	10.78	2	0.79	0.26	2.43	10.11	0.06	9.8

apost= 7.70 aant= -- ainf= -- asup= 7.70 staffe= 2 d 8 / 9.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	138	2350	14012	781	-79	620	1609	10.78	3.08	10.78	3.08	2	0.30	0.15	1.41	5.83	0.04	14.9
1B	138	2350	14012	781	-79	620	1609	10.78	3.08	10.78	3.08	2	0.30	0.15	1.41	5.83	0.04	14.9
1C	138	2350	14012	781	-79	620	1609	10.78	3.08	10.78	3.08	2	0.30	0.15	1.41	5.83	0.04	14.9
1D	138	2350	14012	781	-79	620	1609	10.78	3.08	10.78	3.08	2	0.30	0.15	1.41	5.83	0.04	14.9
1E	138	2350	14012	781	-79	620	1609	10.78	3.08	10.78	3.08	2	0.30	0.15	1.41	5.83	0.04	14.9
1F	138	2350	14012	781	-79	620	1609	10.78	3.08	10.78	3.08	2	0.30	0.15	1.41	5.83	0.04	14.9
1G	138	2350	14012	781	-79	620	1609	10.78	3.08	10.78	3.08	2	0.30	0.15	1.41	5.83	0.04	14.9
1H	138	2350	14012	781	-79	620	1609	10.78	3.08	10.78	3.08	2	0.30	0.15	1.41	5.83	0.04	14.9
1I	138	2350	14012	781	-79	620	1609	10.78	3.08	10.78	3.08	2	0.30	0.15	1.41	5.83	0.04	14.9
1J	138	2350	14012	781	-79	620	1609	10.78	3.08	10.78	3.08	2	0.30	0.15	1.41	5.83	0.04	14.9
1K	138	2350	14012	781	-79	620	1609	10.78	3.08	10.78	3.08	2	0.30	0.15	1.41	5.83	0.04	14.9
1L	138	2350	14012	781	-79	620	1609	10.78	3.08	10.78	3.08	2	0.30	0.15	1.41	5.83	0.04	14.9
1M	138	2350	14012	781	-79	620	1609	10.78	3.08	10.78	3.08	2	0.30	0.15	1.41	5.83	0.04	14.9
1N	138	2350	14012	781	-79	620	1609	10.78	3.08	10.78	3.08	2	0.30	0.15	1.41	5.83	0.04	14.9
1O	138	2350	14012	781	-79	620	1609	10.78	3.08	10.78	3.08	2	0.30	0.15	1.41	5.83	0.04	14.9
1P	138	2350	14012	781	-79	620	1609	10.78	3.08	10.78	3.08	2	0.30	0.15	1.41	5.83	0.04	14.9
2	138	3488	21727	1161	-114	927	2308	10.78	3.08	10.78	3.08	2	0.43	0.23	2.18	9.05	0.06	11.0

Verifica della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi nuove 1°P a SLU e SLV

1M	369	2350	5683	781	-79	-1184	24341	3.08	10.78	10.78	3.08	2	0.92	0.06	0.52	0.00	0.00	14.9
1N	369	2350	5683	781	-79	-1184	24341	3.08	10.78	10.78	3.08	2	0.92	0.06	0.52	0.00	0.00	14.9
10	369	2350	5683	781	-79	-1184	24341	3.08	10.78	10.78	3.08	2	0.92	0.06	0.52	0.00	0.00	14.9
1P	369	2350	5683	781	-79	-1184	24341	3.08	10.78	10.78	3.08	2	0.92	0.06	0.52	0.00	0.00	14.9
2	369	3488	8923	1161	-114	-1754	37677	3.08	10.78	16.93	3.08	2	0.92	0.10	0.71	0.00	0.00	14.9

apost= -- aant= 7.70 ainf= 13.85 asup= -- staffe= 2 d 8 / 14.9 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	415	2350	4017	781	-79	-1544	26580	3.08	10.78	10.78	3.08	2	1.00	0.05	0.38	0.00	0.00	14.9
1B	415	2350	4017	781	-79	-1544	26580	3.08	10.78	10.78	3.08	2	1.00	0.05	0.38	0.00	0.00	14.9
1C	415	2350	4017	781	-79	-1544	26580	3.08	10.78	10.78	3.08	2	1.00	0.05	0.38	0.00	0.00	14.9
1D	415	2350	4017	781	-79	-1544	26580	3.08	10.78	10.78	3.08	2	1.00	0.05	0.38	0.00	0.00	14.9
1E	415	2350	4017	781	-79	-1544	26580	3.08	10.78	10.78	3.08	2	1.00	0.05	0.38	0.00	0.00	14.9
1F	415	2350	4017	781	-79	-1544	26580	3.08	10.78	10.78	3.08	2	1.00	0.05	0.38	0.00	0.00	14.9
1G	415	2350	4017	781	-79	-1544	26580	3.08	10.78	10.78	3.08	2	1.00	0.05	0.38	0.00	0.00	14.9
1H	415	2350	4017	781	-79	-1544	26580	3.08	10.78	10.78	3.08	2	1.00	0.05	0.38	0.00	0.00	14.9
1I	415	2350	4017	781	-79	-1544	26580	3.08	10.78	10.78	3.08	2	1.00	0.05	0.38	0.00	0.00	14.9
1J	415	2350	4017	781	-79	-1544	26580	3.08	10.78	10.78	3.08	2	1.00	0.05	0.38	0.00	0.00	14.9
1K	415	2350	4017	781	-79	-1544	26580	3.08	10.78	10.78	3.08	2	1.00	0.05	0.38	0.00	0.00	14.9
1L	415	2350	4017	781	-79	-1544	26580	3.08	10.78	10.78	3.08	2	1.00	0.05	0.38	0.00	0.00	14.9
1M	415	2350	4017	781	-79	-1544	26580	3.08	10.78	10.78	3.08	2	1.00	0.05	0.38	0.00	0.00	14.9
1N	415	2350	4017	781	-79	-1544	26580	3.08	10.78	10.78	3.08	2	1.00	0.05	0.38	0.00	0.00	14.9
10	415	2350	4017	781	-79	-1544	26580	3.08	10.78	10.78	3.08	2	1.00	0.05	0.38	0.00	0.00	14.9
1P	415	2350	4017	781	-79	-1544	26580	3.08	10.78	10.78	3.08	2	1.00	0.05	0.38	0.00	0.00	14.9
2	415	3488	6362	1161	-114	-2290	41205	3.08	10.78	18.47	3.08	2	0.92	0.07	0.51	0.00	0.00	14.9

apost= -- aant= 7.70 ainf= 15.39 asup= -- staffe= 2 d 8 / 14.9 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	462	2350	2351	781	-79	-1905	28050	3.08	10.78	12.32	3.08	2	0.92	0.03	0.23	0.00	0.00	14.9
1B	462	2350	2351	781	-79	-1905	28050	3.08	10.78	12.32	3.08	2	0.92	0.03	0.23	0.00	0.00	14.9
1C	462	2350	2351	781	-79	-1905	28050	3.08	10.78	12.32	3.08	2	0.92	0.03	0.23	0.00	0.00	14.9
1D	462	2350	2351	781	-79	-1905	28050	3.08	10.78	12.32	3.08	2	0.92	0.03	0.23	0.00	0.00	14.9
1E	462	2350	2351	781	-79	-1905	28050	3.08	10.78	12.32	3.08	2	0.92	0.03	0.23	0.00	0.00	14.9
1F	462	2350	2351	781	-79	-1905	28050	3.08	10.78	12.32	3.08	2	0.92	0.03	0.23	0.00	0.00	14.9
1G	462	2350	2351	781	-79	-1905	28050	3.08	10.78	12.32	3.08	2	0.92	0.03	0.23	0.00	0.00	14.9
1H	462	2350	2351	781	-79	-1905	28050	3.08	10.78	12.32	3.08	2	0.92	0.03	0.23	0.00	0.00	14.9
1I	462	2350	2351	781	-79	-1905	28050	3.08	10.78	12.32	3.08	2	0.92	0.03	0.23	0.00	0.00	14.9
1J	462	2350	2351	781	-79	-1905	28050	3.08	10.78	12.32	3.08	2	0.92	0.03	0.23	0.00	0.00	14.9
1K	462	2350	2351	781	-79	-1905	28050	3.08	10.78	12.32	3.08	2	0.92	0.03	0.23	0.00	0.00	14.9
1L	462	2350	2351	781	-79	-1905	28050	3.08	10.78	12.32	3.08	2	0.92	0.03	0.23	0.00	0.00	14.9
1M	462	2350	2351	781	-79	-1905	28050	3.08	10.78	12.32	3.08	2	0.92	0.03	0.23	0.00	0.00	14.9
1N	462	2350	2351	781	-79	-1905	28050	3.08	10.78	12.32	3.08	2	0.92	0.03	0.23	0.00	0.00	14.9
10	462	2350	2351	781	-79	-1905	28050	3.08	10.78	12.32	3.08	2	0.92	0.03	0.23	0.00	0.00	14.9
1P	462	2350	2351	781	-79	-1905	28050	3.08	10.78	12.32	3.08	2	0.92	0.03	0.23	0.00	0.00	14.9
2	462	3488	3801	1161	-114	-2826	43550	3.08	10.78	18.47	3.08	2	0.97	0.04	0.33	0.00	0.00	14.9

apost= -- aant= 7.70 ainf= 15.39 asup= -- staffe= 2 d 8 / 14.9 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 9 NI 11231 NF 10824 SEZ. Rp B= 45.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.8750 21.0865 11.8830 40.8445 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m								Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	2456	-2711	-109	-43	-758	28110	3.08	10.78	12.32	3.08	2	0.93	0.03	0.24	0.00	0.00	14.9
1B	0	2456	-2711	-109	-43	-758	28110	3.08	10.78	12.32	3.08	2	0.93	0.03	0.24	0.00	0.00	14.9
1C	0	2456	-2711	-109	-43	-758	28110	3.08	10.78	12.32	3.08	2	0.93	0.03	0.24	0.00	0.00	14.9
1D	0	2456	-2711	-109	-43	-758	28110	3.08	10.78	12.32	3.08	2	0.93	0.03	0.24	0.00	0.00	14.9
1E	0	2456	-2711	-109	-43	-758	28110	3.08	10.78	12.32	3.08	2	0.93	0.03	0.24	0.00	0.00	14.9
1F	0	2456	-2711	-109	-43	-758	28110	3.08	10.78	12.32	3.08	2	0.93	0.03	0.24	0.00	0.00	14.9
1G	0	2456	-2711	-109	-43	-758	28110	3.08	10.78	12.32	3.08	2	0.93	0.03	0.24	0.00	0.00	14.9
1H	0	2456	-2711	-109	-43	-758	28110	3.08	10.78	12.32	3.08	2	0.93	0.03	0.24	0.00	0.00	14.9
1I	0	2456	-2711	-109	-43	-758	28110	3.08	10.78	12.32	3.08	2	0.93	0.03	0.24	0.00	0.00	14.9
1J	0	2456	-2711	-109	-43	-758	28110	3.08	10.78	12.32	3.08	2	0.93	0.03	0.24	0.00	0.00	14.9
1K	0	2456	-2711	-109	-43	-758	28110	3.08	10.78	12.32	3.08	2	0.93	0.03	0.24	0.00	0.00	14.9
1L	0	2456	-2711	-109	-43	-758	28110	3.08	10.78	12.32	3.08	2	0.93	0.03	0.24	0.00	0.00	14.9
1M	0	2456	-2711	-109	-43	-758	28110	3.08	10.78	12.32	3.08	2	0.93	0.03	0.24	0.00	0.00	14.9
1N	0	2456	-2711	-109	-43	-758	28110	3.08	10.78	12.32	3.08	2	0.93	0.03	0.24	0.00	0.00	14.9
10	0	2456	-2711	-109	-43	-758	28110	3.08	10.78	12.32	3.08	2	0.93	0.03	0.24	0.00	0.00	14.9
1P	0	2456	-2711	-109	-43	-758	28110	3.08	10.78	12.32	3.08	2	0.93	0.03	0.24	0.00	0.00	14.9
2	0	3672	-4296	-170	-77	-1122	43650	3.08	10.78	18.47	3.08	2	0.98	0.05	0.34	0.00	0.00	14.9

apost= -- aant= 7.70 ainf= 15.39 asup= -- staffe= 2 d 8 / 14.9 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	47	2456	-4398	-109	-43	-707	26450	3.08	10.78	10.78	3.08	2	1.00	0.05	0.40	0.00	0.00	14.9
1B	47	2456	-4398	-109	-43	-707	26450	3.08	10.78	10.78	3.08	2	1.00	0.05	0.40	0.00	0.00	14.9
1C	47	2456	-4398	-109	-43	-707	26450	3.08	10.78	10.78	3.08	2	1.00	0.05	0.40	0.00	0.00	14.9
1D	47	2456	-4398	-109	-43	-707	26450	3.08	10.78	10.78	3.08	2	1.00	0.05	0.40	0.00	0.00	14.9
1E	47	2456	-4398	-109	-43	-707	26450	3.08	10.78	10.78	3.08	2	1.00	0.05	0.40	0.00	0.00	14.9
1F	47	2456	-4398	-109	-43	-707	26450	3.08	10.78	10.78	3.08	2	1.00	0.05	0.40	0.00	0.00	14.9
1G	47	2456	-4398	-109	-43	-707	26450	3.08	10.78	10.78	3.08	2	1.00	0.05	0.40	0.00	0.00	14.9
1H	47	2456	-4398	-109	-43	-707	26450	3.08	10.78	10.78	3.08	2	1.00	0.05	0.40	0.00	0.00	14.9
1I	47	2456	-4398	-109	-43	-707	26450	3.08	10.78	10.78	3.08	2	1.00	0.05	0.40	0.00	0.00	14.9
1J	47	2456	-4398	-109	-43	-707	26450	3.08	10.78	10.78	3.08	2	1.00	0.05	0.40	0.00	0.00	14.9
1K	47	2456	-4398	-109	-43	-707	26450	3.08	10.78	10.78	3.08	2	1.00	0.05	0.40	0.00	0.00	14.9
1L	47	2456	-4398	-109	-43	-707	26450	3.08	10.78	10.78	3.08	2	1.00	0.05	0.40	0.00	0.00	14.9
1M	47	2456	-4398	-109	-43	-707	26450	3.08	10.78	10.78	3.08	2	1.00	0.05	0.40	0.00	0.00	14.9
1N	47	2456	-4398	-109	-43	-707	26450	3.08	10.78	10.78	3.08	2	1.00	0.05	0.40	0.00	0.00	14.9

Verifica della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi nuove 1°P a SLU e SLV

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m			cmq				Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	6727	5483	-47	-58	-68	-5852	3.08	4.62	3.08	6.16	2	0.82	0.17	1.37	4.13	0.09	9.3
1B	0	6727	5483	-47	-58	-68	-5852	3.08	4.62	3.08	6.16	2	0.82	0.17	1.37	4.13	0.09	9.3
1C	0	6727	5483	-47	-58	-68	-5852	3.08	4.62	3.08	6.16	2	0.82	0.17	1.37	4.13	0.09	9.3
1D	0	6727	5483	-47	-58	-68	-5852	3.08	4.62	3.08	6.16	2	0.82	0.17	1.37	4.13	0.09	9.3
1E	0	6727	5483	-47	-58	-68	-5852	3.08	4.62	3.08	6.16	2	0.82	0.17	1.37	4.13	0.09	9.3
1F	0	6727	5483	-47	-58	-68	-5852	3.08	4.62	3.08	6.16	2	0.82	0.17	1.37	4.13	0.09	9.3
1G	0	6727	5483	-47	-58	-68	-5852	3.08	4.62	3.08	6.16	2	0.82	0.17	1.37	4.13	0.09	9.3
1H	0	6727	5483	-47	-58	-68	-5852	3.08	4.62	3.08	6.16	2	0.82	0.17	1.37	4.13	0.09	9.3
1I	0	6727	5483	-47	-58	-68	-5852	3.08	4.62	3.08	6.16	2	0.82	0.17	1.37	4.13	0.09	9.3
1J	0	6727	5483	-47	-58	-68	-5852	3.08	4.62	3.08	6.16	2	0.82	0.17	1.37	4.13	0.09	9.3
1K	0	6727	5483	-47	-58	-68	-5852	3.08	4.62	3.08	6.16	2	0.82	0.17	1.37	4.13	0.09	9.3
1L	0	6727	5483	-47	-58	-68	-5852	3.08	4.62	3.08	6.16	2	0.82	0.17	1.37	4.13	0.09	9.3
1M	0	6727	5483	-47	-58	-68	-5852	3.08	4.62	3.08	6.16	2	0.82	0.17	1.37	4.13	0.09	9.3
1N	0	6727	5483	-47	-58	-68	-5852	3.08	4.62	3.08	6.16	2	0.82	0.17	1.37	4.13	0.09	9.3
10	0	6727	5483	-47	-58	-68	-5852	3.08	4.62	3.08	6.16	2	0.82	0.17	1.37	4.13	0.09	9.3
1P	0	6727	5483	-47	-58	-68	-5852	3.08	4.62	3.08	6.16	2	0.82	0.17	1.37	4.13	0.09	9.3
2	0	9743	8548	-73	-85	-105	-9133	3.08	4.62	4.62	9.24	2	0.86	0.26	2.11	6.45	0.13	9.3
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	31	6727	4805	-47	-58	-54	-4258	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.85	0.15	1.21	3.62	0.09	9.3
1B	31	6727	4805	-47	-58	-54	-4258	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.85	0.15	1.21	3.62	0.09	9.3
1C	31	6727	4805	-47	-58	-54	-4258	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.85	0.15	1.21	3.62	0.09	9.3
1D	31	6727	4805	-47	-58	-54	-4258	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.85	0.15	1.21	3.62	0.09	9.3
1E	31	6727	4805	-47	-58	-54	-4258	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.85	0.15	1.21	3.62	0.09	9.3
1F	31	6727	4805	-47	-58	-54	-4258	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.85	0.15	1.21	3.62	0.09	9.3
1G	31	6727	4805	-47	-58	-54	-4258	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.85	0.15	1.21	3.62	0.09	9.3
1H	31	6727	4805	-47	-58	-54	-4258	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.85	0.15	1.21	3.62	0.09	9.3
1I	31	6727	4805	-47	-58	-54	-4258	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.85	0.15	1.21	3.62	0.09	9.3
1J	31	6727	4805	-47	-58	-54	-4258	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.85	0.15	1.21	3.62	0.09	9.3
1K	31	6727	4805	-47	-58	-54	-4258	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.85	0.15	1.21	3.62	0.09	9.3
1L	31	6727	4805	-47	-58	-54	-4258	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.85	0.15	1.21	3.62	0.09	9.3
1M	31	6727	4805	-47	-58	-54	-4258	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.85	0.15	1.21	3.62	0.09	9.3
1N	31	6727	4805	-47	-58	-54	-4258	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.85	0.15	1.21	3.62	0.09	9.3
10	31	6727	4805	-47	-58	-54	-4258	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.85	0.15	1.21	3.62	0.09	9.3
1P	31	6727	4805	-47	-58	-54	-4258	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.85	0.15	1.21	3.62	0.09	9.3
2	31	9743	7489	-73	-85	-82	-6649	3.08	4.62	3.08	6.16	2	0.98	0.23	1.88	5.65	0.13	9.3
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 3.08 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	62	6727	4126	-47	-58	-39	-2875	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.94	0.13	1.06	3.11	0.09	22.3
1B	62	6727	4126	-47	-58	-39	-2875	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.94	0.13	1.06	3.11	0.09	22.3
1C	62	6727	4126	-47	-58	-39	-2875	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.94	0.13	1.06	3.11	0.09	22.3
1D	62	6727	4126	-47	-58	-39	-2875	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.94	0.13	1.06	3.11	0.09	22.3
1E	62	6727	4126	-47	-58	-39	-2875	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.94	0.13	1.06	3.11	0.09	22.3
1F	62	6727	4126	-47	-58	-39	-2875	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.94	0.13	1.06	3.11	0.09	22.3
1G	62	6727	4126	-47	-58	-39	-2875	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.94	0.13	1.06	3.11	0.09	22.3
1H	62	6727	4126	-47	-58	-39	-2875	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.94	0.13	1.06	3.11	0.09	22.3
1I	62	6727	4126	-47	-58	-39	-2875	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.94	0.13	1.06	3.11	0.09	22.3
1J	62	6727	4126	-47	-58	-39	-2875	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.94	0.13	1.06	3.11	0.09	22.3
1K	62	6727	4126	-47	-58	-39	-2875	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.94	0.13	1.06	3.11	0.09	22.3
1L	62	6727	4126	-47	-58	-39	-2875	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.94	0.13	1.06	3.11	0.09	22.3
1M	62	6727	4126	-47	-58	-39	-2875	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.94	0.13	1.06	3.11	0.09	22.3
1N	62	6727	4126	-47	-58	-39	-2875	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.94	0.13	1.06	3.11	0.09	22.3
10	62	6727	4126	-47	-58	-39	-2875	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.94	0.13	1.06	3.11	0.09	22.3
1P	62	6727	4126	-47	-58	-39	-2875	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.94	0.13	1.06	3.11	0.09	22.3
2	62	9743	6429	-73	-85	-60	-4492	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.96	0.20	1.64	4.85	0.13	19.7
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 19.7 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	93	6727	3448	-47	-58	-25	-1701	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.67	0.11	0.91	0.00	0.00	22.3
1B	93	6727	3448	-47	-58	-25	-1701	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.67	0.11	0.91	0.00	0.00	22.3
1C	93	6727	3448	-47	-58	-25	-1701	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.67	0.11	0.91	0.00	0.00	22.3
1D	93	6727	3448	-47	-58	-25	-1701	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.67	0.11	0.91	0.00	0.00	22.3
1E	93	6727	3448	-47	-58	-25	-1701	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.67	0.11	0.91	0.00	0.00	22.3
1F	93	6727	3448	-47	-58	-25	-1701	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.67	0.11	0.91	0.00	0.00	22.3
1G	93	6727	3448	-47	-58	-25	-1701	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.67	0.11	0.91	0.00	0.00	22.3
1H	93	6727	3448	-47	-58	-25	-1701	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.67	0.11	0.91	0.00	0.00	22.3
1I	93	6727	3448	-47	-58	-25	-1701	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.67	0.11	0.91	0.00	0.00	

Verifica della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi nuove 1°P a SLU e SLV

1B	279	6727	-623	-47	-58	62	925	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.49	0.03	0.28	0.00	0.00	9.3
1C	279	6727	-623	-47	-58	62	925	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.49	0.03	0.28	0.00	0.00	9.3
1D	279	6727	-623	-47	-58	62	925	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.49	0.03	0.28	0.00	0.00	9.3
1E	279	6727	-623	-47	-58	62	925	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.49	0.03	0.28	0.00	0.00	9.3
1F	279	6727	-623	-47	-58	62	925	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.49	0.03	0.28	0.00	0.00	9.3
1G	279	6727	-623	-47	-58	62	925	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.49	0.03	0.28	0.00	0.00	9.3
1H	279	6727	-623	-47	-58	62	925	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.49	0.03	0.28	0.00	0.00	9.3
1I	279	6727	-623	-47	-58	62	925	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.49	0.03	0.28	0.00	0.00	9.3
1J	279	6727	-623	-47	-58	62	925	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.49	0.03	0.28	0.00	0.00	9.3
1K	279	6727	-623	-47	-58	62	925	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.49	0.03	0.28	0.00	0.00	9.3
1L	279	6727	-623	-47	-58	62	925	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.49	0.03	0.28	0.00	0.00	9.3
1M	279	6727	-623	-47	-58	62	925	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.49	0.03	0.28	0.00	0.00	9.3
1N	279	6727	-623	-47	-58	62	925	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.49	0.03	0.28	0.00	0.00	9.3
1O	279	6727	-623	-47	-58	62	925	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.49	0.03	0.28	0.00	0.00	9.3
1P	279	6727	-623	-47	-58	62	925	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.49	0.03	0.28	0.00	0.00	9.3
2	279	9743	-987	-73	-85	98	1410	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.73	0.05	0.42	0.00	0.00	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	310	6727	-1301	-47	-58	76	627	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.42	0.05	0.43	0.00	0.00	9.3
1B	310	6727	-1301	-47	-58	76	627	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.42	0.05	0.43	0.00	0.00	9.3
1C	310	6727	-1301	-47	-58	76	627	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.42	0.05	0.43	0.00	0.00	9.3
1D	310	6727	-1301	-47	-58	76	627	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.42	0.05	0.43	0.00	0.00	9.3
1E	310	6727	-1301	-47	-58	76	627	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.42	0.05	0.43	0.00	0.00	9.3
1F	310	6727	-1301	-47	-58	76	627	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.42	0.05	0.43	0.00	0.00	9.3
1G	310	6727	-1301	-47	-58	76	627	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.42	0.05	0.43	0.00	0.00	9.3
1H	310	6727	-1301	-47	-58	76	627	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.42	0.05	0.43	0.00	0.00	9.3
1I	310	6727	-1301	-47	-58	76	627	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.42	0.05	0.43	0.00	0.00	9.3
1J	310	6727	-1301	-47	-58	76	627	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.42	0.05	0.43	0.00	0.00	9.3
1K	310	6727	-1301	-47	-58	76	627	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.42	0.05	0.43	0.00	0.00	9.3
1L	310	6727	-1301	-47	-58	76	627	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.42	0.05	0.43	0.00	0.00	9.3
1M	310	6727	-1301	-47	-58	76	627	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.42	0.05	0.43	0.00	0.00	9.3
1N	310	6727	-1301	-47	-58	76	627	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.42	0.05	0.43	0.00	0.00	9.3
1O	310	6727	-1301	-47	-58	76	627	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.42	0.05	0.43	0.00	0.00	9.3
1P	310	6727	-1301	-47	-58	76	627	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.42	0.05	0.43	0.00	0.00	9.3
2	310	9743	-2046	-73	-85	121	940	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.62	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 12 NI 11209 NF 10291 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 16.7425 9.4350 29.1775 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	--																	
	cm		kg			kg*m							Fx, M	Bielle	V, Mx	cmq/m	cm	
1A	0	7586	4236	44	-165	36	-725	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.48	0.15	1.34	3.19	0.25	9.3
1B	0	7586	4236	44	-165	36	-725	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.48	0.15	1.34	3.19	0.25	9.3
1C	0	7586	4236	44	-165	36	-725	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.48	0.15	1.34	3.19	0.25	9.3
1D	0	7586	4236	44	-165	36	-725	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.48	0.15	1.34	3.19	0.25	9.3
1E	0	7586	4236	44	-165	36	-725	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.48	0.15	1.34	3.19	0.25	9.3
1F	0	7586	4236	44	-165	36	-725	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.48	0.15	1.34	3.19	0.25	9.3
1G	0	7586	4236	44	-165	36	-725	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.48	0.15	1.34	3.19	0.25	9.3
1H	0	7586	4236	44	-165	36	-725	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.48	0.15	1.34	3.19	0.25	9.3
1I	0	7586	4236	44	-165	36	-725	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.48	0.15	1.34	3.19	0.25	9.3
1J	0	7586	4236	44	-165	36	-725	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.48	0.15	1.34	3.19	0.25	9.3
1K	0	7586	4236	44	-165	36	-725	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.48	0.15	1.34	3.19	0.25	9.3
1L	0	7586	4236	44	-165	36	-725	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.48	0.15	1.34	3.19	0.25	9.3
1M	0	7586	4236	44	-165	36	-725	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.48	0.15	1.34	3.19	0.25	9.3
1N	0	7586	4236	44	-165	36	-725	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.48	0.15	1.34	3.19	0.25	9.3
1O	0	7586	4236	44	-165	36	-725	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.48	0.15	1.34	3.19	0.25	9.3
1P	0	7586	4236	44	-165	36	-725	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.48	0.15	1.34	3.19	0.25	9.3
2	0	11000	6649	58	-244	39	-1172	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.73	0.24	2.07	5.01	0.38	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	41	7586	3193	44	-165	18	801	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.50	0.12	1.11	2.41	0.25	9.3
1B	41	7586	3193	44	-165	18	801	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.50	0.12	1.11	2.41	0.25	9.3
1C	41	7586	3193	44	-165	18	801	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.50	0.12	1.11	2.41	0.25	9.3
1D	41	7586	3193	44	-165	18	801	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.50	0.12	1.11	2.41	0.25	9.3
1E	41	7586	3193	44	-165	18	801	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.50	0.12	1.11	2.41	0.25	9.3
1F	41	7586	3193	44	-165	18	801	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.50	0.12	1.11	2.41	0.25	9.3
1G	41	7586	3193	44	-165	18	801	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.50	0.12	1.11	2.41	0.25	9.3
1H	41	7586	3193	44	-165	18	801	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.50	0.12	1.11	2.41	0.25	9.3
1I	41	7586	3193	44	-165	18	801	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.50	0.12	1.11	2.41	0.25	9.3
1J	41	7586	3193	44	-165	18	801	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.50	0.12	1.11	2.41	0.25	9.3
1K	41	7586	3193	44	-165	18	801	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.50	0.12	1.11	2.41	0.25	9.3
1L	41	7586	3193	44	-165	18	801	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.50	0.12	1.11	2.41	0.25	9.3
1M	41	7586	3193	44	-165	18	801	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.50	0.12	1.11	2.41	0.25	9.3
1N	41	7586	3193	44	-165	18	801	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.50	0.12	1.11	2.41	0.25	9.3
1O	41	7586	3193	44	-165	18	801	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.50	0.12	1.11	2.41	0.25	9.3
1P	41	7586	3193	44	-165	18	801	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.50	0.12	1.11	2.41	0.25	9.3
2	41	11000	5014	58	-244	15	1223	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.74	0.19	1.71	3.78	0.38	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	82	7586	2149	44	-165	0	1898	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.75	0.09	0.88	0.00	0.00	22.3
1B	82	7586	2149	44	-165	0	1898	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.75	0.09	0.88	0.00	0.00	22.3
1C	82	7586	2149	44	-165	0	1898	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.75	0.09	0.88	0.00	0.00	22.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

apost= --																		aant= 1.54																		ainf= 1.54																		asup= --																		staffe= 2 d																		8 / 22.3																		(e armatura base = 4 X 1.54)																																																																																																																																																																																																																						
1A	329	7586	-4110	44	-165	-109	-518	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.43	0.15	1.31	3.10	0.25	22.3	1B	329	7586	-4110	44	-165	-109	-518	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.43	0.15	1.31	3.10	0.25	22.3	1C	329	7586	-4110	44	-165	-109	-518	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.43	0.15	1.31	3.10	0.25	22.3	1D	329	7586	-4110	44	-165	-109	-518	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.43	0.15	1.31	3.10	0.25	22.3	1E	329	7586	-4110	44	-165	-109	-518	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.43	0.15	1.31	3.10	0.25	22.3	1F	329	7586	-4110	44	-165	-109	-518	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.43	0.15	1.31	3.10	0.25	22.3	1G	329	7586	-4110	44	-165	-109	-518	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.43	0.15	1.31	3.10	0.25	22.3	1H	329	7586	-4110	44	-165	-109	-518	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.43	0.15	1.31	3.10	0.25	22.3	1I	329	7586	-4110	44	-165	-109	-518	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.43	0.15	1.31	3.10	0.25	22.3	1J	329	7586	-4110	44	-165	-109	-518	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.43	0.15	1.31	3.10	0.25	22.3	1K	329	7586	-4110	44	-165	-109	-518	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.43	0.15	1.31	3.10	0.25	22.3	1L	329	7586	-4110	44	-165	-109	-518	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.43	0.15	1.31	3.10	0.25	22.3	1M	329	7586	-4110	44	-165	-109	-518	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.43	0.15	1.31	3.10	0.25	22.3	1N	329	7586	-4110	44	-165	-109	-518	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.43	0.15	1.31	3.10	0.25	22.3	1O	329	7586	-4110	44	-165	-109	-518	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.43	0.15	1.31	3.10	0.25	22.3	1P	329	7586	-4110	44	-165	-109	-518	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.43	0.15	1.31	3.10	0.25	22.3	2	329	11000	-6433	58	-244	-151	-817	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.64	0.23	2.02	4.85	0.38	17.9

apost= --		aant= 1.54		ainf= --		asup= 1.54		staffe= 2 d		8 / 9.3		(e armatura base = 4 X 1.54)						
1A	411	7586	-6197	44	-165	-145	-4751	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.95	0.21	1.78	4.67	0.25	9.3
1B	411	7586	-6197	44	-165	-145	-4751	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.95	0.21	1.78	4.67	0.25	9.3
1C	411	7586	-6197	44	-165	-145	-4751	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.95	0.21	1.78	4.67	0.25	9.3
1D	411	7586	-6197	44	-165	-145	-4751	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.95	0.21	1.78	4.67	0.25	9.3
1E	411	7586	-6197	44	-165	-145	-4751	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.95	0.21	1.78	4.67	0.25	9.3
1F	411	7586	-6197	44	-165	-145	-4751	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.95	0.21	1.78	4.67	0.25	9.3
1G	411	7586	-6197	44	-165	-145	-4751	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.95	0.21	1.78	4.67	0.25	9.3
1H	411	7586	-6197	44	-165	-145	-4751	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.95	0.21	1.78	4.67	0.25	9.3
1I	411	7586	-6197	44	-165	-145	-4751	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.95	0.21	1.78	4.67	0.25	9.3
1J	411	7586	-6197	44	-165	-145	-4751	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.95	0.21	1.78	4.67	0.25	9.3
1K	411	7586	-6197	44	-165	-145	-4751	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.95	0.21	1.78	4.67	0.25	9.3
1L	411	7586	-6197	44	-165	-145	-4751	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.95	0.21	1.78	4.67	0.25	9.3
1M	411	7586	-6197	44	-165	-145	-4751	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.95	0.21	1.78	4.67	0.25	9.3
1N	411	7586	-6197	44	-165	-145	-4751	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.95	0.21	1.78	4.67	0.25	9.3
1O	411	7586	-6197	44	-165	-145	-4751	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.95	0.21	1.78	4.67	0.25	9.3
1P	411	7586	-6197	44	-165	-145	-4751	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.95	0.21	1.78	4.67	0.25	9.3
2	411	11000	-9703	58	-244	-199	-7444	3.08	4.62	4.62	7.70	2	0.88	0.32	2.75	7.32	0.38	9.3

ASTA NUM. 13 NI 10291 NF 10252 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

qy medio: 3.0000 16.1090 9.0780 28.1870 kg/cm

armatura base = 4×1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

Pag. 34

Verifica della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi nuove 1°P a SLU e SLV

1K	319	7606	-2202	120	-32	-133	1425	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.64	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1L	319	7606	-2202	120	-32	-133	1425	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.64	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1M	319	7606	-2202	120	-32	-133	1425	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.64	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1N	319	7606	-2202	120	-32	-133	1425	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.64	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1O	319	7606	-2202	120	-32	-133	1425	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.64	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1P	319	7606	-2202	120	-32	-133	1425	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.64	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
2	319	11080	-3467	189	-71	-216	2144	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.95	0.11	0.94	0.00	0.00	9.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	354	7606	-3071	120	-32	-175	492	3.08	4.62	4.62	3.08	1	0.43	0.09	0.76	0.00	0.00	9.3
1B	354	7606	-3071	120	-32	-175	492	3.08	4.62	4.62	3.08	1	0.43	0.09	0.76	0.00	0.00	9.3
1C	354	7606	-3071	120	-32	-175	492	3.08	4.62	4.62	3.08	1	0.43	0.09	0.76	0.00	0.00	9.3
1D	354	7606	-3071	120	-32	-175	492	3.08	4.62	4.62	3.08	1	0.43	0.09	0.76	0.00	0.00	9.3
1E	354	7606	-3071	120	-32	-175	492	3.08	4.62	4.62	3.08	1	0.43	0.09	0.76	0.00	0.00	9.3
1F	354	7606	-3071	120	-32	-175	492	3.08	4.62	4.62	3.08	1	0.43	0.09	0.76	0.00	0.00	9.3
1G	354	7606	-3071	120	-32	-175	492	3.08	4.62	4.62	3.08	1	0.43	0.09	0.76	0.00	0.00	9.3
1H	354	7606	-3071	120	-32	-175	492	3.08	4.62	4.62	3.08	1	0.43	0.09	0.76	0.00	0.00	9.3
1I	354	7606	-3071	120	-32	-175	492	3.08	4.62	4.62	3.08	1	0.43	0.09	0.76	0.00	0.00	9.3
1J	354	7606	-3071	120	-32	-175	492	3.08	4.62	4.62	3.08	1	0.43	0.09	0.76	0.00	0.00	9.3
1K	354	7606	-3071	120	-32	-175	492	3.08	4.62	4.62	3.08	1	0.43	0.09	0.76	0.00	0.00	9.3
1L	354	7606	-3071	120	-32	-175	492	3.08	4.62	4.62	3.08	1	0.43	0.09	0.76	0.00	0.00	9.3
1M	354	7606	-3071	120	-32	-175	492	3.08	4.62	4.62	3.08	1	0.43	0.09	0.76	0.00	0.00	9.3
1N	354	7606	-3071	120	-32	-175	492	3.08	4.62	4.62	3.08	1	0.43	0.09	0.76	0.00	0.00	9.3
1O	354	7606	-3071	120	-32	-175	492	3.08	4.62	4.62	3.08	1	0.43	0.09	0.76	0.00	0.00	9.3
1P	354	7606	-3071	120	-32	-175	492	3.08	4.62	4.62	3.08	1	0.43	0.09	0.76	0.00	0.00	9.3
2	354	11080	-4828	189	-71	-283	676	3.08	4.62	4.62	3.08	1	0.61	0.15	1.25	3.64	0.11	9.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 14 NI 10252 NF 10202 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 16.1090 9.0780 28.1870 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	7631	2323	29	255	50	1692	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.71	0.12	1.13	1.75	0.39	9.3
1B	0	7631	2323	29	255	50	1692	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.71	0.12	1.13	1.75	0.39	9.3
1C	0	7631	2323	29	255	50	1692	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.71	0.12	1.13	1.75	0.39	9.3
1D	0	7631	2323	29	255	50	1692	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.71	0.12	1.13	1.75	0.39	9.3
1E	0	7631	2323	29	255	50	1692	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.71	0.12	1.13	1.75	0.39	9.3
1F	0	7631	2323	29	255	50	1692	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.71	0.12	1.13	1.75	0.39	9.3
1G	0	7631	2323	29	255	50	1692	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.71	0.12	1.13	1.75	0.39	9.3
1H	0	7631	2323	29	255	50	1692	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.71	0.12	1.13	1.75	0.39	9.3
1I	0	7631	2323	29	255	50	1692	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.71	0.12	1.13	1.75	0.39	9.3
1J	0	7631	2323	29	255	50	1692	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.71	0.12	1.13	1.75	0.39	9.3
1K	0	7631	2323	29	255	50	1692	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.71	0.12	1.13	1.75	0.39	9.3
1L	0	7631	2323	29	255	50	1692	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.71	0.12	1.13	1.75	0.39	9.3
1M	0	7631	2323	29	255	50	1692	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.71	0.12	1.13	1.75	0.39	9.3
1N	0	7631	2323	29	255	50	1692	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.71	0.12	1.13	1.75	0.39	9.3
1O	0	7631	2323	29	255	50	1692	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.71	0.12	1.13	1.75	0.39	9.3
1P	0	7631	2323	29	255	50	1692	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.71	0.12	1.13	1.75	0.39	9.3
2	0	11100	3721	56	385	94	2530	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.70	0.18	1.65	2.81	0.59	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	35	7631	1462	29	255	39	2356	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.86	0.09	0.94	0.00	0.00	9.3
1B	35	7631	1462	29	255	39	2356	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.86	0.09	0.94	0.00	0.00	9.3
1C	35	7631	1462	29	255	39	2356	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.86	0.09	0.94	0.00	0.00	9.3
1D	35	7631	1462	29	255	39	2356	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.86	0.09	0.94	0.00	0.00	9.3
1E	35	7631	1462	29	255	39	2356	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.86	0.09	0.94	0.00	0.00	9.3
1F	35	7631	1462	29	255	39	2356	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.86	0.09	0.94	0.00	0.00	9.3
1G	35	7631	1462	29	255	39	2356	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.86	0.09	0.94	0.00	0.00	9.3
1H	35	7631	1462	29	255	39	2356	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.86	0.09	0.94	0.00	0.00	9.3
1I	35	7631	1462	29	255	39	2356	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.86	0.09	0.94	0.00	0.00	9.3
1J	35	7631	1462	29	255	39	2356	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.86	0.09	0.94	0.00	0.00	9.3
1K	35	7631	1462	29	255	39	2356	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.86	0.09	0.94	0.00	0.00	9.3
1L	35	7631	1462	29	255	39	2356	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.86	0.09	0.94	0.00	0.00	9.3
1M	35	7631	1462	29	255	39	2356	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.86	0.09	0.94	0.00	0.00	9.3
1N	35	7631	1462	29	255	39	2356	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.86	0.09	0.94	0.00	0.00	9.3
1O	35	7631	1462	29	255	39	2356	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.86	0.09	0.94	0.00	0.00	9.3
1P	35	7631	1462	29	255	39	2356	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.86	0.09	0.94	0.00	0.00	9.3
2	35	11100	2372	56	385	74	3598	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.86	0.15	1.39	1.79	0.59	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	70	7631	601	29	255	29	2717	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.94	0.07	0.75	0.00	0.00	22.3
1B	70	7631	601	29	255	29	2717	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.94	0.07	0.75	0.00	0.00	22.3
1C	70	7631	601	29	255	29	2717	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.94	0.07	0.75	0.00	0.00	22.3
1D	70	7631	601	29	255	29	2717	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.94	0.07	0.75	0.00	0.00	22.3
1E	70	7631	601	29	255	29	2717	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.94	0.07	0.75	0.00	0.00	22.3
1F	70	7631	601	29	255	29	2717	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.94	0.07	0.75	0.00	0.00	22.3
1G	70	7631	601	29	255	29	2717	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.94	0.07	0.75	0.00	0.00	22.3
1H	70	7631	601	29	255	29	2717	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.94	0.07	0.75	0.00	0.00	22.3
1I	70	7631	601	29	255	29	2717	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.94	0.07	0.75	0.00	0.00	22.3
1J	70	7631	601	29	255	29	2717	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.94	0.07	0.75	0.00	0.00	22.3
1K	70	7631	601	29	255	29	2717	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.94	0.07	0.75	0.00	0.00	22.3
1L	70	7631	601	29	255	29	2717	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.94	0.07	0.75	0.00	0.00	22.3

Verifica della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi nuove 1°P a SLU e SLV

1H	245	7631	-3704	29	255	-22	-3	3.08	4.62	3.08	4.62	1	0.31	0.16	1.44	2.79	0.39	22.3
1I	245	7631	-3704	29	255	-22	-3	3.08	4.62	3.08	4.62	1	0.31	0.16	1.44	2.79	0.39	22.3
1J	245	7631	-3704	29	255	-22	-3	3.08	4.62	3.08	4.62	1	0.31	0.16	1.44	2.79	0.39	22.3
1K	245	7631	-3704	29	255	-22	-3	3.08	4.62	3.08	4.62	1	0.31	0.16	1.44	2.79	0.39	22.3
1L	245	7631	-3704	29	255	-22	-3	3.08	4.62	3.08	4.62	1	0.31	0.16	1.44	2.79	0.39	22.3
1M	245	7631	-3704	29	255	-22	-3	3.08	4.62	3.08	4.62	1	0.31	0.16	1.44	2.79	0.39	22.3
1N	245	7631	-3704	29	255	-22	-3	3.08	4.62	3.08	4.62	1	0.31	0.16	1.44	2.79	0.39	22.3
1O	245	7631	-3704	29	255	-22	-3	3.08	4.62	3.08	4.62	1	0.31	0.16	1.44	2.79	0.39	22.3
1P	245	7631	-3704	29	255	-22	-3	3.08	4.62	3.08	4.62	1	0.31	0.16	1.44	2.79	0.39	22.3
2	245	11100	-5719	56	385	-43	78	3.08	4.62	4.62	3.08	1	0.47	0.24	2.20	4.31	0.59	18.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 18.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	281	7631	-4565	29	255	-33	-1453	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.65	0.18	1.63	3.44	0.39	22.3
1B	281	7631	-4565	29	255	-33	-1453	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.65	0.18	1.63	3.44	0.39	22.3
1C	281	7631	-4565	29	255	-33	-1453	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.65	0.18	1.63	3.44	0.39	22.3
1D	281	7631	-4565	29	255	-33	-1453	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.65	0.18	1.63	3.44	0.39	22.3
1E	281	7631	-4565	29	255	-33	-1453	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.65	0.18	1.63	3.44	0.39	22.3
1F	281	7631	-4565	29	255	-33	-1453	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.65	0.18	1.63	3.44	0.39	22.3
1G	281	7631	-4565	29	255	-33	-1453	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.65	0.18	1.63	3.44	0.39	22.3
1H	281	7631	-4565	29	255	-33	-1453	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.65	0.18	1.63	3.44	0.39	22.3
1I	281	7631	-4565	29	255	-33	-1453	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.65	0.18	1.63	3.44	0.39	22.3
1J	281	7631	-4565	29	255	-33	-1453	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.65	0.18	1.63	3.44	0.39	22.3
1K	281	7631	-4565	29	255	-33	-1453	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.65	0.18	1.63	3.44	0.39	22.3
1L	281	7631	-4565	29	255	-33	-1453	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.65	0.18	1.63	3.44	0.39	22.3
1M	281	7631	-4565	29	255	-33	-1453	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.65	0.18	1.63	3.44	0.39	22.3
1N	281	7631	-4565	29	255	-33	-1453	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.65	0.18	1.63	3.44	0.39	22.3
1O	281	7631	-4565	29	255	-33	-1453	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.65	0.18	1.63	3.44	0.39	22.3
1P	281	7631	-4565	29	255	-33	-1453	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.65	0.18	1.63	3.44	0.39	22.3
2	281	11100	-7068	56	385	-63	-2164	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.96	0.28	2.50	5.33	0.59	15.4

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 15.4 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	316	7631	-5426	29	255	-43	-3204	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.71	0.21	1.82	4.09	0.39	9.3
1B	316	7631	-5426	29	255	-43	-3204	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.71	0.21	1.82	4.09	0.39	9.3
1C	316	7631	-5426	29	255	-43	-3204	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.71	0.21	1.82	4.09	0.39	9.3
1D	316	7631	-5426	29	255	-43	-3204	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.71	0.21	1.82	4.09	0.39	9.3
1E	316	7631	-5426	29	255	-43	-3204	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.71	0.21	1.82	4.09	0.39	9.3
1F	316	7631	-5426	29	255	-43	-3204	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.71	0.21	1.82	4.09	0.39	9.3
1G	316	7631	-5426	29	255	-43	-3204	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.71	0.21	1.82	4.09	0.39	9.3
1H	316	7631	-5426	29	255	-43	-3204	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.71	0.21	1.82	4.09	0.39	9.3
1I	316	7631	-5426	29	255	-43	-3204	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.71	0.21	1.82	4.09	0.39	9.3
1J	316	7631	-5426	29	255	-43	-3204	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.71	0.21	1.82	4.09	0.39	9.3
1K	316	7631	-5426	29	255	-43	-3204	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.71	0.21	1.82	4.09	0.39	9.3
1L	316	7631	-5426	29	255	-43	-3204	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.71	0.21	1.82	4.09	0.39	9.3
1M	316	7631	-5426	29	255	-43	-3204	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.71	0.21	1.82	4.09	0.39	9.3
1N	316	7631	-5426	29	255	-43	-3204	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.71	0.21	1.82	4.09	0.39	9.3
1O	316	7631	-5426	29	255	-43	-3204	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.71	0.21	1.82	4.09	0.39	9.3
1P	316	7631	-5426	29	255	-43	-3204	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.71	0.21	1.82	4.09	0.39	9.3
2	316	11100	-8416	56	385	-83	-4878	3.08	4.62	3.08	6.16	2	0.80	0.32	2.80	6.35	0.59	9.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 3.08 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	351	7631	-6287	29	255	-53	-5258	3.08	4.62	3.08	6.16	2	0.77	0.23	2.02	4.74	0.39	9.3
1B	351	7631	-6287	29	255	-53	-5258	3.08	4.62	3.08	6.16	2	0.77	0.23	2.02	4.74	0.39	9.3
1C	351	7631	-6287	29	255	-53	-5258	3.08	4.62	3.08	6.16	2	0.77	0.23	2.02	4.74	0.39	9.3
1D	351	7631	-6287	29	255	-53	-5258	3.08	4.62	3.08	6.16	2	0.77	0.23	2.02	4.74	0.39	9.3
1E	351	7631	-6287	29	255	-53	-5258	3.08	4.62	3.08	6.16	2	0.77	0.23	2.02	4.74	0.39	9.3
1F	351	7631	-6287	29	255	-53	-5258	3.08	4.62	3.08	6.16	2	0.77	0.23	2.02	4.74	0.39	9.3
1G	351	7631	-6287	29	255	-53	-5258	3.08	4.62	3.08	6.16	2	0.77	0.23	2.02	4.74	0.39	9.3
1H	351	7631	-6287	29	255	-53	-5258	3.08	4.62	3.08	6.16	2	0.77	0.23	2.02	4.74	0.39	9.3
1I	351	7631	-6287	29	255	-53	-5258	3.08	4.62	3.08	6.16	2	0.77	0.23	2.02	4.74	0.39	9.3
1J	351	7631	-6287	29	255	-53	-5258	3.08	4.62	3.08	6.16	2	0.77	0.23	2.02	4.74	0.39	9.3
1K	351	7631	-6287	29	255	-53	-5258	3.08	4.62	3.08	6.16	2	0.77	0.23	2.02	4.74	0.39	9.3
1L	351	7631	-6287	29	255	-53	-5258	3.08	4.62	3.08	6.16	2	0.77	0.23	2.02	4.74	0.39	9.3
1M	351	7631	-6287	29	255	-53	-5258	3.08	4.62	3.08	6.16	2	0.77	0.23	2.02	4.74	0.39	9.3
1N	351	7631	-6287	29	255	-53	-5258	3.08	4.62	3.08	6.16	2	0.77	0.23	2.02	4.74	0.39	9.3
1O	351	7631	-6287	29	255	-53	-5258	3.08	4.62	3.08	6.16	2	0.77	0.23	2.02	4.74	0.39	9.3
1P	351	7631	-6287	29	255	-53	-5258	3.08	4.62	3.08	6.16	2	0.77	0.23	2.02	4.74	0.39	9.3
2	351	11100	-9765	56	385	-102	-8066	3.08	4.62	4.62	7.70	2	0.94	0.36	3.11	7.36	0.59	9.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= 4.62 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 16 NI 10255 NF 10254 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 3.0000 13.2130 7.4460 23.6590 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	376	3674	378	11	612	-1118	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.27	0.11	0.85	0.00	0.00	9.3
1B	0	376	3674	378	11	612	-1118	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.27	0.11	0.85	0.00	0.00	9.3
1C	0	376	3674	378	11	612	-1118	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.27	0.11	0.85	0.00	0.00	9.3
1D	0	376	3674	378	11	612	-1118	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.27	0.11	0.85	0.00	0.00	9.3
1E	0	376	3674	378	11	612	-1118	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.27	0.11	0.85	0.00	0.00	9.3
1F	0	376	3674	378	11	612	-1118	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.27	0.11	0.85	0.00	0.00	9.3
1G	0	376	3674	378	11	612	-1118	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.27	0.11	0.85	0.00	0.00	9.3
1H	0	376	3674	378	11	612	-1118	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.27	0.11	0.85	0.00	0.00	9.3
1I	0	376	3674	378	11	612	-1118	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.27	0.11	0.85	0.00	0.00	9.3

Verifica della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi nuove 1°P a SLU e SLV

1A	290	376	-2330	378	11	-486	833	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.21	0.07	0.55	0.00	0.00	9.3
1B	290	376	-2330	378	11	-486	833	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.21	0.07	0.55	0.00	0.00	9.3
1C	290	376	-2330	378	11	-486	833	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.21	0.07	0.55	0.00	0.00	9.3
1D	290	376	-2330	378	11	-486	833	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.21	0.07	0.55	0.00	0.00	9.3
1E	290	376	-2330	378	11	-486	833	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.21	0.07	0.55	0.00	0.00	9.3
1F	290	376	-2330	378	11	-486	833	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.21	0.07	0.55	0.00	0.00	9.3
1G	290	376	-2330	378	11	-486	833	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.21	0.07	0.55	0.00	0.00	9.3
1H	290	376	-2330	378	11	-486	833	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.21	0.07	0.55	0.00	0.00	9.3
1I	290	376	-2330	378	11	-486	833	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.21	0.07	0.55	0.00	0.00	9.3
1J	290	376	-2330	378	11	-486	833	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.21	0.07	0.55	0.00	0.00	9.3
1K	290	376	-2330	378	11	-486	833	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.21	0.07	0.55	0.00	0.00	9.3
1L	290	376	-2330	378	11	-486	833	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.21	0.07	0.55	0.00	0.00	9.3
1M	290	376	-2330	378	11	-486	833	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.21	0.07	0.55	0.00	0.00	9.3
1N	290	376	-2330	378	11	-486	833	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.21	0.07	0.55	0.00	0.00	9.3
1O	290	376	-2330	378	11	-486	833	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.21	0.07	0.55	0.00	0.00	9.3
1P	290	376	-2330	378	11	-486	833	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.21	0.07	0.55	0.00	0.00	9.3
2	290	528	-3643	546	16	-702	1291	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.32	0.11	0.85	0.00	0.00	9.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 15 NI 10254 NF 10253 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 14.2990 8.0580 25.3570 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx, M	Bielle	V, Mx	cmq/m		cm
1A	0	941	576	164	-11	206	1466	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.38	0.02	0.15	0.00	0.00	9.3
1B	0	941	576	164	-11	206	1466	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.38	0.02	0.15	0.00	0.00	9.3
1C	0	941	576	164	-11	206	1466	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.38	0.02	0.15	0.00	0.00	9.3
1D	0	941	576	164	-11	206	1466	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.38	0.02	0.15	0.00	0.00	9.3
1E	0	941	576	164	-11	206	1466	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.38	0.02	0.15	0.00	0.00	9.3
1F	0	941	576	164	-11	206	1466	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.38	0.02	0.15	0.00	0.00	9.3
1G	0	941	576	164	-11	206	1466	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.38	0.02	0.15	0.00	0.00	9.3
1H	0	941	576	164	-11	206	1466	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.38	0.02	0.15	0.00	0.00	9.3
1I	0	941	576	164	-11	206	1466	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.38	0.02	0.15	0.00	0.00	9.3
1J	0	941	576	164	-11	206	1466	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.38	0.02	0.15	0.00	0.00	9.3
1K	0	941	576	164	-11	206	1466	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.38	0.02	0.15	0.00	0.00	9.3
1L	0	941	576	164	-11	206	1466	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.38	0.02	0.15	0.00	0.00	9.3
1M	0	941	576	164	-11	206	1466	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.38	0.02	0.15	0.00	0.00	9.3
1N	0	941	576	164	-11	206	1466	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.38	0.02	0.15	0.00	0.00	9.3
1O	0	941	576	164	-11	206	1466	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.38	0.02	0.15	0.00	0.00	9.3
1P	0	941	576	164	-11	206	1466	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.38	0.02	0.15	0.00	0.00	9.3
2	0	1282	877	194	3	237	2298	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.59	0.03	0.20	0.00	0.00	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	29	941	-62	164	-11	159	1540	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.40	0.01	0.06	0.00	0.00	9.3
1B	29	941	-62	164	-11	159	1540	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.40	0.01	0.06	0.00	0.00	9.3
1C	29	941	-62	164	-11	159	1540	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.40	0.01	0.06	0.00	0.00	9.3
1D	29	941	-62	164	-11	159	1540	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.40	0.01	0.06	0.00	0.00	9.3
1E	29	941	-62	164	-11	159	1540	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.40	0.01	0.06	0.00	0.00	9.3
1F	29	941	-62	164	-11	159	1540	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.40	0.01	0.06	0.00	0.00	9.3
1G	29	941	-62	164	-11	159	1540	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.40	0.01	0.06	0.00	0.00	9.3
1H	29	941	-62	164	-11	159	1540	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.40	0.01	0.06	0.00	0.00	9.3
1I	29	941	-62	164	-11	159	1540	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.40	0.01	0.06	0.00	0.00	9.3
1J	29	941	-62	164	-11	159	1540	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.40	0.01	0.06	0.00	0.00	9.3
1K	29	941	-62	164	-11	159	1540	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.40	0.01	0.06	0.00	0.00	9.3
1L	29	941	-62	164	-11	159	1540	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.40	0.01	0.06	0.00	0.00	9.3
1M	29	941	-62	164	-11	159	1540	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.40	0.01	0.06	0.00	0.00	9.3
1N	29	941	-62	164	-11	159	1540	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.40	0.01	0.06	0.00	0.00	9.3
1O	29	941	-62	164	-11	159	1540	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.40	0.01	0.06	0.00	0.00	9.3
1P	29	941	-62	164	-11	159	1540	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.40	0.01	0.06	0.00	0.00	9.3
2	29	1282	-119	194	3	182	2407	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.61	0.01	0.05	0.00	0.00	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	58	941	-700	164	-11	112	1430	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.37	0.02	0.18	0.00	0.00	22.3
1B	58	941	-700	164	-11	112	1430	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.37	0.02	0.18	0.00	0.00	22.3
1C	58	941	-700	164	-11	112	1430	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.37	0.02	0.18	0.00	0.00	22.3
1D	58	941	-700	164	-11	112	1430	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.37	0.02	0.18	0.00	0.00	22.3
1E	58	941	-700	164	-11	112	1430	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.37	0.02	0.18	0.00	0.00	22.3
1F	58	941	-700	164	-11	112	1430	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.37	0.02	0.18	0.00	0.00	22.3
1G	58	941	-700	164	-11	112	1430	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.37	0.02	0.18	0.00	0.00	22.3
1H	58	941	-700	164	-11	112	1430	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.37	0.02	0.18	0.00	0.00	22.3
1I	58	941	-700	164	-11	112	1430	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.37	0.02	0.18	0.00	0.00	22.3
1J	58	941	-700	164	-11	112	1430	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.37	0.02	0.18	0.00	0.00	22.3
1K	58	941	-700	164	-11	112	1430	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.37	0.02	0.18	0.00	0.00	22.3
1L	58	941	-700	164	-11	112	1430	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.37	0.02	0.18	0.00	0.00	22.3
1M	58	941	-700	164	-11	112	1430	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.37	0.02	0.18	0.00	0.00	22.3
1N	58	941	-700	164	-11	112	1430	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.37	0.02	0.18	0.00	0.00	22.3
1O	58	941	-700	164	-11	112	1430	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.37	0.02	0.18	0.00	0.00	22.3
1P	58	941	-700	164	-11	112	1430	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.37	0.02	0.18	0.00	0.00	22.3
2	58	1282	-1116	194	3	126	2229	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.57	0.03	0.26	0.00	0.00	22.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	86	941	-1338	164	-11	64	1137	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.30	0.04	0.32	0.00	0.00	22.3

Verifica della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi nuove 1°P a SLU e SLV

2	202	1282	-6098	194	3	-154	-2970	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.74	0.17	1.37	4.60	0.00	21.8
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 21.8 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	231	941	-4528	164	-11	-173	-3090	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.76	0.13	1.04	3.41	0.02	9.3
1B	231	941	-4528	164	-11	-173	-3090	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.76	0.13	1.04	3.41	0.02	9.3
1C	231	941	-4528	164	-11	-173	-3090	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.76	0.13	1.04	3.41	0.02	9.3
1D	231	941	-4528	164	-11	-173	-3090	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.76	0.13	1.04	3.41	0.02	9.3
1E	231	941	-4528	164	-11	-173	-3090	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.76	0.13	1.04	3.41	0.02	9.3
1F	231	941	-4528	164	-11	-173	-3090	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.76	0.13	1.04	3.41	0.02	9.3
1G	231	941	-4528	164	-11	-173	-3090	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.76	0.13	1.04	3.41	0.02	9.3
1H	231	941	-4528	164	-11	-173	-3090	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.76	0.13	1.04	3.41	0.02	9.3
1I	231	941	-4528	164	-11	-173	-3090	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.76	0.13	1.04	3.41	0.02	9.3
1J	231	941	-4528	164	-11	-173	-3090	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.76	0.13	1.04	3.41	0.02	9.3
1K	231	941	-4528	164	-11	-173	-3090	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.76	0.13	1.04	3.41	0.02	9.3
1L	231	941	-4528	164	-11	-173	-3090	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.76	0.13	1.04	3.41	0.02	9.3
1M	231	941	-4528	164	-11	-173	-3090	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.76	0.13	1.04	3.41	0.02	9.3
1N	231	941	-4528	164	-11	-173	-3090	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.76	0.13	1.04	3.41	0.02	9.3
1O	231	941	-4528	164	-11	-173	-3090	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.76	0.13	1.04	3.41	0.02	9.3
1P	231	941	-4528	164	-11	-173	-3090	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.76	0.13	1.04	3.41	0.02	9.3
2	231	1282	-7095	194	3	-210	-4871	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.80	0.20	1.59	5.35	0.00	9.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	259	941	-5166	164	-11	-220	-4487	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.73	0.15	1.18	3.90	0.02	9.3
1B	259	941	-5166	164	-11	-220	-4487	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.73	0.15	1.18	3.90	0.02	9.3
1C	259	941	-5166	164	-11	-220	-4487	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.73	0.15	1.18	3.90	0.02	9.3
1D	259	941	-5166	164	-11	-220	-4487	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.73	0.15	1.18	3.90	0.02	9.3
1E	259	941	-5166	164	-11	-220	-4487	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.73	0.15	1.18	3.90	0.02	9.3
1F	259	941	-5166	164	-11	-220	-4487	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.73	0.15	1.18	3.90	0.02	9.3
1G	259	941	-5166	164	-11	-220	-4487	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.73	0.15	1.18	3.90	0.02	9.3
1H	259	941	-5166	164	-11	-220	-4487	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.73	0.15	1.18	3.90	0.02	9.3
1I	259	941	-5166	164	-11	-220	-4487	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.73	0.15	1.18	3.90	0.02	9.3
1J	259	941	-5166	164	-11	-220	-4487	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.73	0.15	1.18	3.90	0.02	9.3
1K	259	941	-5166	164	-11	-220	-4487	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.73	0.15	1.18	3.90	0.02	9.3
1L	259	941	-5166	164	-11	-220	-4487	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.73	0.15	1.18	3.90	0.02	9.3
1M	259	941	-5166	164	-11	-220	-4487	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.73	0.15	1.18	3.90	0.02	9.3
1N	259	941	-5166	164	-11	-220	-4487	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.73	0.15	1.18	3.90	0.02	9.3
1O	259	941	-5166	164	-11	-220	-4487	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.73	0.15	1.18	3.90	0.02	9.3
1P	259	941	-5166	164	-11	-220	-4487	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.73	0.15	1.18	3.90	0.02	9.3
2	259	1282	-8091	194	3	-266	-7060	3.08	4.62	3.08	6.16	2	0.86	0.23	1.81	6.10	0.00	9.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 3.08 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	288	941	-5804	164	-11	-267	-6068	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.97	0.17	1.32	4.38	0.02	9.3
1B	288	941	-5804	164	-11	-267	-6068	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.97	0.17	1.32	4.38	0.02	9.3
1C	288	941	-5804	164	-11	-267	-6068	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.97	0.17	1.32	4.38	0.02	9.3
1D	288	941	-5804	164	-11	-267	-6068	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.97	0.17	1.32	4.38	0.02	9.3
1E	288	941	-5804	164	-11	-267	-6068	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.97	0.17	1.32	4.38	0.02	9.3
1F	288	941	-5804	164	-11	-267	-6068	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.97	0.17	1.32	4.38	0.02	9.3
1G	288	941	-5804	164	-11	-267	-6068	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.97	0.17	1.32	4.38	0.02	9.3
1H	288	941	-5804	164	-11	-267	-6068	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.97	0.17	1.32	4.38	0.02	9.3
1I	288	941	-5804	164	-11	-267	-6068	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.97	0.17	1.32	4.38	0.02	9.3
1J	288	941	-5804	164	-11	-267	-6068	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.97	0.17	1.32	4.38	0.02	9.3
1K	288	941	-5804	164	-11	-267	-6068	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.97	0.17	1.32	4.38	0.02	9.3
1L	288	941	-5804	164	-11	-267	-6068	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.97	0.17	1.32	4.38	0.02	9.3
1M	288	941	-5804	164	-11	-267	-6068	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.97	0.17	1.32	4.38	0.02	9.3
1N	288	941	-5804	164	-11	-267	-6068	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.97	0.17	1.32	4.38	0.02	9.3
1O	288	941	-5804	164	-11	-267	-6068	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.97	0.17	1.32	4.38	0.02	9.3
1P	288	941	-5804	164	-11	-267	-6068	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.97	0.17	1.32	4.38	0.02	9.3
2	288	1282	-9088	194	3	-321	-9536	3.08	4.62	4.62	7.70	2	0.93	0.26	2.04	6.85	0.00	9.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= 4.62 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 18 NI 11157 NF 11209 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 7.0000 17.5570 9.8940 34.4510 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	4654	13820	503	-622	894	-13270	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.93	0.19	1.90	5.75	0.36	11.2
1B	0	4654	13820	503	-622	894	-13270	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.93	0.19	1.90	5.75	0.36	11.2
1C	0	4654	13820	503	-622	894	-13270	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.93	0.19	1.90	5.75	0.36	11.2
1D	0	4654	13820	503	-622	894	-13270	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.93	0.19	1.90	5.75	0.36	11.2
1E	0	4654	13820	503	-622	894	-13270	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.93	0.19	1.90	5.75	0.36	11.2
1F	0	4654	13820	503	-622	894	-13270	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.93	0.19	1.90	5.75	0.36	11.2
1G	0	4654	13820	503	-622	894	-13270	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.93	0.19	1.90	5.75	0.36	11.2
1H	0	4654	13820	503	-622	894	-13270	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.93	0.19	1.90	5.75	0.36	11.2
1I	0	4654	13820	503	-622	894	-13270	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.93	0.19	1.90	5.75	0.36	11.2
1J	0	4654	13820	503	-622	894	-13270	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.93	0.19	1.90	5.75	0.36	11.2
1K	0	4654	13820	503	-622	894	-13270	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.93	0.19	1.90	5.75	0.36	11.2
1L	0	4654	13820	503	-622	894	-13270	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.93	0.19	1.90	5.75	0.36	11.2
1M	0	4654	13820	503	-622	894	-13270	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.93	0.19	1.90	5.75	0.36	11.2
1N	0	4654	13820	503	-622	894	-13270	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.93	0.19	1.90	5.75	0.36	11.2
1O	0	4654	13820	503	-622	894	-13270	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.93	0.19	1.90	5.75	0.36	11.2
1P	0	4654	13820	503	-622	894	-13270	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.93	0.19	1.90	5.75	0.36	11.2
2	0	6835	21350	745	-969	1327	-20670	9.24	4.62	6.16	9.24	2	0.97	0.30	2.94	8.89	0.56	10.0

apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 3.08 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 10.0 (e armatura base = 4 X 1.54)

apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 10.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= -- asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 12.7 (e armatura base = 4 X 1.54)

apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 14.0 (e armatura base = 4 X 1.54)

Pag. 45

Verifica della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi nuove 1°P a SLU e SLV

1I	363	4654	2745	503	-622	-932	16790	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.06	0.66	0.00	0.00	16.8
1J	363	4654	2745	503	-622	-932	16790	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.06	0.66	0.00	0.00	16.8
1K	363	4654	2745	503	-622	-932	16790	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.06	0.66	0.00	0.00	16.8
1L	363	4654	2745	503	-622	-932	16790	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.06	0.66	0.00	0.00	16.8
1M	363	4654	2745	503	-622	-932	16790	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.06	0.66	0.00	0.00	16.8
1N	363	4654	2745	503	-622	-932	16790	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.06	0.66	0.00	0.00	16.8
1O	363	4654	2745	503	-622	-932	16790	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.06	0.66	0.00	0.00	16.8
1P	363	4654	2745	503	-622	-932	16790	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.06	0.66	0.00	0.00	16.8
2	363	6835	4371	745	-969	-1378	26020	4.62	9.24	12.32	3.08	2	0.90	0.10	0.97	0.00	0.00	16.8

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 9.24 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 17 NI 11209 NF 10078 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 17.5570 9.8940 34.4510 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq				Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m		cm	
1A	0	4745	-2791	-356	730	-892	16680	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.92	0.07	0.73	0.00	0.00	16.8
1B	0	4745	-2791	-356	730	-892	16680	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.92	0.07	0.73	0.00	0.00	16.8
1C	0	4745	-2791	-356	730	-892	16680	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.92	0.07	0.73	0.00	0.00	16.8
1D	0	4745	-2791	-356	730	-892	16680	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.92	0.07	0.73	0.00	0.00	16.8
1E	0	4745	-2791	-356	730	-892	16680	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.92	0.07	0.73	0.00	0.00	16.8
1F	0	4745	-2791	-356	730	-892	16680	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.92	0.07	0.73	0.00	0.00	16.8
1G	0	4745	-2791	-356	730	-892	16680	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.92	0.07	0.73	0.00	0.00	16.8
1H	0	4745	-2791	-356	730	-892	16680	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.92	0.07	0.73	0.00	0.00	16.8
1I	0	4745	-2791	-356	730	-892	16680	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.92	0.07	0.73	0.00	0.00	16.8
1J	0	4745	-2791	-356	730	-892	16680	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.92	0.07	0.73	0.00	0.00	16.8
1K	0	4745	-2791	-356	730	-892	16680	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.92	0.07	0.73	0.00	0.00	16.8
1L	0	4745	-2791	-356	730	-892	16680	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.92	0.07	0.73	0.00	0.00	16.8
1M	0	4745	-2791	-356	730	-892	16680	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.92	0.07	0.73	0.00	0.00	16.8
1N	0	4745	-2791	-356	730	-892	16680	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.92	0.07	0.73	0.00	0.00	16.8
1O	0	4745	-2791	-356	730	-892	16680	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.92	0.07	0.73	0.00	0.00	16.8
1P	0	4745	-2791	-356	730	-892	16680	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.92	0.07	0.73	0.00	0.00	16.8
2	0	6966	-4324	-510	1143	-1297	25860	4.62	9.24	12.32	3.08	2	0.90	0.11	1.07	1.80	0.66	16.8

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 9.24 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	38	4745	-3938	-356	730	-758	15416	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.86	0.08	0.85	0.00	0.00	16.8
1B	38	4745	-3938	-356	730	-758	15416	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.86	0.08	0.85	0.00	0.00	16.8
1C	38	4745	-3938	-356	730	-758	15416	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.86	0.08	0.85	0.00	0.00	16.8
1D	38	4745	-3938	-356	730	-758	15416	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.86	0.08	0.85	0.00	0.00	16.8
1E	38	4745	-3938	-356	730	-758	15416	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.86	0.08	0.85	0.00	0.00	16.8
1F	38	4745	-3938	-356	730	-758	15416	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.86	0.08	0.85	0.00	0.00	16.8
1G	38	4745	-3938	-356	730	-758	15416	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.86	0.08	0.85	0.00	0.00	16.8
1H	38	4745	-3938	-356	730	-758	15416	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.86	0.08	0.85	0.00	0.00	16.8
1I	38	4745	-3938	-356	730	-758	15416	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.86	0.08	0.85	0.00	0.00	16.8
1J	38	4745	-3938	-356	730	-758	15416	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.86	0.08	0.85	0.00	0.00	16.8
1K	38	4745	-3938	-356	730	-758	15416	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.86	0.08	0.85	0.00	0.00	16.8
1L	38	4745	-3938	-356	730	-758	15416	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.86	0.08	0.85	0.00	0.00	16.8
1M	38	4745	-3938	-356	730	-758	15416	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.86	0.08	0.85	0.00	0.00	16.8
1N	38	4745	-3938	-356	730	-758	15416	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.86	0.08	0.85	0.00	0.00	16.8
1O	38	4745	-3938	-356	730	-758	15416	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.86	0.08	0.85	0.00	0.00	16.8
1P	38	4745	-3938	-356	730	-758	15416	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.86	0.08	0.85	0.00	0.00	16.8
2	38	6966	-6083	-510	1143	-1105	23904	4.62	9.24	10.78	3.08	2	0.95	0.13	1.25	2.53	0.66	16.8

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 7.70 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	75	4745	-5085	-356	730	-624	13720	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.96	0.10	1.00	2.12	0.42	16.8
1B	75	4745	-5085	-356	730	-624	13720	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.96	0.10	1.00	2.12	0.42	16.8
1C	75	4745	-5085	-356	730	-624	13720	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.96	0.10	1.00	2.12	0.42	16.8
1D	75	4745	-5085	-356	730	-624	13720	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.96	0.10	1.00	2.12	0.42	16.8
1E	75	4745	-5085	-356	730	-624	13720	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.96	0.10	1.00	2.12	0.42	16.8
1F	75	4745	-5085	-356	730	-624	13720	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.96	0.10	1.00	2.12	0.42	16.8
1G	75	4745	-5085	-356	730	-624	13720	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.96	0.10	1.00	2.12	0.42	16.8
1H	75	4745	-5085	-356	730	-624	13720	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.96	0.10	1.00	2.12	0.42	16.8
1I	75	4745	-5085	-356	730	-624	13720	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.96	0.10	1.00	2.12	0.42	16.8
1J	75	4745	-5085	-356	730	-624	13720	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.96	0.10	1.00	2.12	0.42	16.8
1K	75	4745	-5085	-356	730	-624	13720	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.96	0.10	1.00	2.12	0.42	16.8
1L	75	4745	-5085	-356	730	-624	13720	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.96	0.10	1.00	2.12	0.42	16.8
1M	75	4745	-5085	-356	730	-624	13720	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.96	0.10	1.00	2.12	0.42	16.8
1N	75	4745	-5085	-356	730	-624	13720	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.96	0.10	1.00	2.12	0.42	16.8
1O	75	4745	-5085	-356	730	-624	13720	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.96	0.10	1.00	2.12	0.42	16.8
1P	75	4745	-5085	-356	730	-624	13720	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.96	0.10	1.00	2.12	0.42	16.8
2	75	6966	-7841	-510	1143	-913	21286	4.62	9.24	9.24	3.08	2	1.00	0.15	1.45	3.27	0.66	16.8

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	113	4745	-6232	-356	730	-490	11594	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.11	1.13	2.59	0.42	16.8
1B	113	4745	-6232	-356	730	-490	11594	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.11	1.13	2.59	0.42	16.8
1C	113	4745	-6232	-356	730	-490	11594	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.11	1.13	2.59	0.42	16.8
1D	113	4745	-6232	-356	730	-490	11594	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.11	1.13	2.59	0.42	16.8
1E	113	4745	-6232	-356	730	-490	11594	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.11	1.13	2.59	0.42	16.8
1F	113	4745	-6232	-356	730	-490	11594	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.11	1.13	2.59	0.42	16.8
1G	113	4745	-6232	-356	730	-490	11594	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.11	1.13	2.59	0.42	16.8
1H	113	4745	-6232	-356	730	-490	11594	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.11	1.13	2.59	0.42	16.8
1I	113	4745	-6232	-356	730	-490	11594	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.11	1.13	2.59	0.42	16.8
1J	113	4745	-6232	-356	730	-490	11594	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.11	1.13	2.59	0.42	16.8

Verifica della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi nuove 1°P a SLU e SLV

1F	301	4745	-11966	-356	730	180	-5504	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.88	0.18	1.76	4.98	0.42	11.2
1G	301	4745	-11966	-356	730	180	-5504	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.88	0.18	1.76	4.98	0.42	11.2
1H	301	4745	-11966	-356	730	180	-5504	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.88	0.18	1.76	4.98	0.42	11.2
1I	301	4745	-11966	-356	730	180	-5504	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.88	0.18	1.76	4.98	0.42	11.2
1J	301	4745	-11966	-356	730	180	-5504	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.88	0.18	1.76	4.98	0.42	11.2
1K	301	4745	-11966	-356	730	180	-5504	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.88	0.18	1.76	4.98	0.42	11.2
1L	301	4745	-11966	-356	730	180	-5504	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.88	0.18	1.76	4.98	0.42	11.2
1M	301	4745	-11966	-356	730	180	-5504	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.88	0.18	1.76	4.98	0.42	11.2
1N	301	4745	-11966	-356	730	180	-5504	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.88	0.18	1.76	4.98	0.42	11.2
1O	301	4745	-11966	-356	730	180	-5504	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.88	0.18	1.76	4.98	0.42	11.2
1P	301	4745	-11966	-356	730	180	-5504	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.88	0.18	1.76	4.98	0.42	11.2
2	301	6966	-18393	-510	1143	238	-8300	9.24	4.62	4.62	9.24	2	0.89	0.27	2.72	7.66	0.66	11.2

apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	338	4745	-13113	-356	730	314	-10216	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.99	0.19	1.88	5.46	0.42	11.2
1B	338	4745	-13113	-356	730	314	-10216	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.99	0.19	1.88	5.46	0.42	11.2
1C	338	4745	-13113	-356	730	314	-10216	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.99	0.19	1.88	5.46	0.42	11.2
1D	338	4745	-13113	-356	730	314	-10216	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.99	0.19	1.88	5.46	0.42	11.2
1E	338	4745	-13113	-356	730	314	-10216	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.99	0.19	1.88	5.46	0.42	11.2
1F	338	4745	-13113	-356	730	314	-10216	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.99	0.19	1.88	5.46	0.42	11.2
1G	338	4745	-13113	-356	730	314	-10216	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.99	0.19	1.88	5.46	0.42	11.2
1H	338	4745	-13113	-356	730	314	-10216	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.99	0.19	1.88	5.46	0.42	11.2
1I	338	4745	-13113	-356	730	314	-10216	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.99	0.19	1.88	5.46	0.42	11.2
1J	338	4745	-13113	-356	730	314	-10216	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.99	0.19	1.88	5.46	0.42	11.2
1K	338	4745	-13113	-356	730	314	-10216	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.99	0.19	1.88	5.46	0.42	11.2
1L	338	4745	-13113	-356	730	314	-10216	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.99	0.19	1.88	5.46	0.42	11.2
1M	338	4745	-13113	-356	730	314	-10216	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.99	0.19	1.88	5.46	0.42	11.2
1N	338	4745	-13113	-356	730	314	-10216	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.99	0.19	1.88	5.46	0.42	11.2
1O	338	4745	-13113	-356	730	314	-10216	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.99	0.19	1.88	5.46	0.42	11.2
1P	338	4745	-13113	-356	730	314	-10216	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.99	0.19	1.88	5.46	0.42	11.2
2	338	6966	-20151	-510	1143	430	-15544	9.24	4.62	4.62	9.24	2	0.90	0.30	2.91	8.39	0.66	10.4

apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 10.4 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	376	4745	-14260	-356	730	448	-15360	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.86	0.20	2.01	5.94	0.42	11.2
1B	376	4745	-14260	-356	730	448	-15360	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.86	0.20	2.01	5.94	0.42	11.2
1C	376	4745	-14260	-356	730	448	-15360	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.86	0.20	2.01	5.94	0.42	11.2
1D	376	4745	-14260	-356	730	448	-15360	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.86	0.20	2.01	5.94	0.42	11.2
1E	376	4745	-14260	-356	730	448	-15360	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.86	0.20	2.01	5.94	0.42	11.2
1F	376	4745	-14260	-356	730	448	-15360	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.86	0.20	2.01	5.94	0.42	11.2
1G	376	4745	-14260	-356	730	448	-15360	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.86	0.20	2.01	5.94	0.42	11.2
1H	376	4745	-14260	-356	730	448	-15360	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.86	0.20	2.01	5.94	0.42	11.2
1I	376	4745	-14260	-356	730	448	-15360	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.86	0.20	2.01	5.94	0.42	11.2
1J	376	4745	-14260	-356	730	448	-15360	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.86	0.20	2.01	5.94	0.42	11.2
1K	376	4745	-14260	-356	730	448	-15360	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.86	0.20	2.01	5.94	0.42	11.2
1L	376	4745	-14260	-356	730	448	-15360	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.86	0.20	2.01	5.94	0.42	11.2
1M	376	4745	-14260	-356	730	448	-15360	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.86	0.20	2.01	5.94	0.42	11.2
1N	376	4745	-14260	-356	730	448	-15360	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.86	0.20	2.01	5.94	0.42	11.2
1O	376	4745	-14260	-356	730	448	-15360	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.86	0.20	2.01	5.94	0.42	11.2
1P	376	4745	-14260	-356	730	448	-15360	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.86	0.20	2.01	5.94	0.42	11.2
2	376	6966	-21910	-510	1143	622	-23450	9.24	4.62	6.16	10.78	2	0.94	0.32	3.10	9.12	0.66	9.6

apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 3.08 asup= 7.70 staffe= 2 d 8 / 9.6 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 20 NI 10253 NF 10252 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 17.0140 9.5880 33.6020 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	1846	12010	-51	540	-158	-7368	3.08	9.24	4.62	9.24	2	1.00	0.17	1.65	5.00	0.31	11.2
1B	0	1846	12010	-51	540	-158	-7368	3.08	9.24	4.62	9.24	2	1.00	0.17	1.65	5.00	0.31	11.2
1C	0	1846	12010	-51	540	-158	-7368	3.08	9.24	4.62	9.24	2	1.00	0.17	1.65	5.00	0.31	11.2
1D	0	1846	12010	-51	540	-158	-7368	3.08	9.24	4.62	9.24	2	1.00	0.17	1.65	5.00	0.31	11.2
1E	0	1846	12010	-51	540	-158	-7368	3.08	9.24	4.62	9.24	2	1.00	0.17	1.65	5.00	0.31	11.2
1F	0	1846	12010	-51	540	-158	-7368	3.08	9.24	4.62	9.24	2	1.00	0.17	1.65	5.00	0.31	11.2
1G	0	1846	12010	-51	540	-158	-7368	3.08	9.24	4.62	9.24	2	1.00	0.17	1.65	5.00	0.31	11.2
1H	0	1846	12010	-51	540	-158	-7368	3.08	9.24	4.62	9.24	2	1.00	0.17	1.65	5.00	0.31	11.2
1I	0	1846	12010	-51	540	-158	-7368	3.08	9.24	4.62	9.24	2	1.00	0.17	1.65	5.00	0.31	11.2
1J	0	1846	12010	-51	540	-158	-7368	3.08	9.24	4.62	9.24	2	1.00	0.17	1.65	5.00	0.31	11.2
1K	0	1846	12010	-51	540	-158	-7368	3.08	9.24	4.62	9.24	2	1.00	0.17	1.65	5.00	0.31	11.2
1L	0	1846	12010	-51	540	-158	-7368	3.08	9.24	4.62	9.24	2	1.00	0.17	1.65	5.00	0.31	11.2
1M	0	1846	12010	-51	540	-158	-7368	3.08	9.24	4.62	9.24	2	1.00	0.17	1.65	5.00	0.31	11.2
1N	0	1846	12010	-51	540	-158	-7368	3.08	9.24	4.62	9.24	2	1.00	0.17	1.65	5.00	0.31	11.2
1O	0	1846	12010	-51	540	-158	-7368	3.08	9.24	4.62	9.24	2	1.00	0.17	1.65	5.00	0.31	11.2
1P	0	1846	12010	-51	540	-158	-7368	3.08	9.24	4.62	9.24	2	1.00	0.17	1.65	5.00	0.31	11.2
2	0	2512	18580	-103	882	-298	-11630	4.62	9.24	6.16	9.24	2	0.79	0.26	2.58	7.74	0.51	11.2

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 3.08 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	36	1846	10930	-51	540	-140	-3204	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.48	0.16	1.53	4.55	0.31	11.2
1B	36	1846	10930	-51	540	-140	-3204	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.48	0.16	1.53	4.55	0.31	11.2
1C	36	1846	10930	-51	540	-140	-3204	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.48	0.16	1.53	4.55	0.31	11.2
1D	36	1846	10930	-51	540	-140	-3204	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.48	0.16	1.53	4.55	0.31	11.2
1E	36	1846	10930	-51	540	-140	-3204	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.48	0.16	1.53	4.55	0.31	11.2
1F	36	1846	10930	-51	540	-140	-3204	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.48	0.16	1.53	4.55	0.31	11.2
1G	36	1846	10930	-51	540	-140	-3204	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.48	0.16	1.53	4.55	0.31	11.2

Verifica della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi nuove 1°P a SLU e SLV

apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 7.70 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 19 NI 10252 NF 10079 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 17.0140 9.5880 33.6020 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq				Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m		cm	
1A	0	1755	-4189	-75	-661	-199	16910	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.89	0.08	0.83	0.00	0.00	16.8
1B	0	1755	-4189	-75	-661	-199	16910	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.89	0.08	0.83	0.00	0.00	16.8
1C	0	1755	-4189	-75	-661	-199	16910	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.89	0.08	0.83	0.00	0.00	16.8
1D	0	1755	-4189	-75	-661	-199	16910	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.89	0.08	0.83	0.00	0.00	16.8
1E	0	1755	-4189	-75	-661	-199	16910	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.89	0.08	0.83	0.00	0.00	16.8
1F	0	1755	-4189	-75	-661	-199	16910	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.89	0.08	0.83	0.00	0.00	16.8
1G	0	1755	-4189	-75	-661	-199	16910	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.89	0.08	0.83	0.00	0.00	16.8
1H	0	1755	-4189	-75	-661	-199	16910	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.89	0.08	0.83	0.00	0.00	16.8
1I	0	1755	-4189	-75	-661	-199	16910	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.89	0.08	0.83	0.00	0.00	16.8
1J	0	1755	-4189	-75	-661	-199	16910	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.89	0.08	0.83	0.00	0.00	16.8
1K	0	1755	-4189	-75	-661	-199	16910	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.89	0.08	0.83	0.00	0.00	16.8
1L	0	1755	-4189	-75	-661	-199	16910	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.89	0.08	0.83	0.00	0.00	16.8
1M	0	1755	-4189	-75	-661	-199	16910	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.89	0.08	0.83	0.00	0.00	16.8
1N	0	1755	-4189	-75	-661	-199	16910	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.89	0.08	0.83	0.00	0.00	16.8
1O	0	1755	-4189	-75	-661	-199	16910	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.89	0.08	0.83	0.00	0.00	16.8
1P	0	1755	-4189	-75	-661	-199	16910	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.89	0.08	0.83	0.00	0.00	16.8
2	0	2378	-6522	-122	-972	-300	26240	4.62	9.24	10.78	3.08	2	0.99	0.13	1.19	2.72	0.56	16.8

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 7.70 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	38	1755	-5308	-75	-661	-170	15124	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.99	0.10	0.98	0.00	0.00	16.8
1B	38	1755	-5308	-75	-661	-170	15124	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.99	0.10	0.98	0.00	0.00	16.8
1C	38	1755	-5308	-75	-661	-170	15124	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.99	0.10	0.98	0.00	0.00	16.8
1D	38	1755	-5308	-75	-661	-170	15124	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.99	0.10	0.98	0.00	0.00	16.8
1E	38	1755	-5308	-75	-661	-170	15124	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.99	0.10	0.98	0.00	0.00	16.8
1F	38	1755	-5308	-75	-661	-170	15124	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.99	0.10	0.98	0.00	0.00	16.8
1G	38	1755	-5308	-75	-661	-170	15124	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.99	0.10	0.98	0.00	0.00	16.8
1H	38	1755	-5308	-75	-661	-170	15124	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.99	0.10	0.98	0.00	0.00	16.8
1I	38	1755	-5308	-75	-661	-170	15124	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.99	0.10	0.98	0.00	0.00	16.8
1J	38	1755	-5308	-75	-661	-170	15124	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.99	0.10	0.98	0.00	0.00	16.8
1K	38	1755	-5308	-75	-661	-170	15124	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.99	0.10	0.98	0.00	0.00	16.8
1L	38	1755	-5308	-75	-661	-170	15124	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.99	0.10	0.98	0.00	0.00	16.8
1M	38	1755	-5308	-75	-661	-170	15124	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.99	0.10	0.98	0.00	0.00	16.8
1N	38	1755	-5308	-75	-661	-170	15124	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.99	0.10	0.98	0.00	0.00	16.8
1O	38	1755	-5308	-75	-661	-170	15124	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.99	0.10	0.98	0.00	0.00	16.8
1P	38	1755	-5308	-75	-661	-170	15124	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.99	0.10	0.98	0.00	0.00	16.8
2	38	2378	-8237	-122	-972	-254	23466	4.62	9.24	10.78	3.08	2	0.89	0.15	1.35	3.43	0.56	16.8

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 7.70 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	75	1755	-6427	-75	-661	-142	12918	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.11	1.11	2.68	0.38	16.8
1B	75	1755	-6427	-75	-661	-142	12918	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.11	1.11	2.68	0.38	16.8
1C	75	1755	-6427	-75	-661	-142	12918	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.11	1.11	2.68	0.38	16.8
1D	75	1755	-6427	-75	-661	-142	12918	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.11	1.11	2.68	0.38	16.8
1E	75	1755	-6427	-75	-661	-142	12918	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.11	1.11	2.68	0.38	16.8
1F	75	1755	-6427	-75	-661	-142	12918	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.11	1.11	2.68	0.38	16.8
1G	75	1755	-6427	-75	-661	-142	12918	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.11	1.11	2.68	0.38	16.8
1H	75	1755	-6427	-75	-661	-142	12918	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.11	1.11	2.68	0.38	16.8
1I	75	1755	-6427	-75	-661	-142	12918	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.11	1.11	2.68	0.38	16.8
1J	75	1755	-6427	-75	-661	-142	12918	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.11	1.11	2.68	0.38	16.8
1K	75	1755	-6427	-75	-661	-142	12918	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.11	1.11	2.68	0.38	16.8
1L	75	1755	-6427	-75	-661	-142	12918	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.11	1.11	2.68	0.38	16.8
1M	75	1755	-6427	-75	-661	-142	12918	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.11	1.11	2.68	0.38	16.8
1N	75	1755	-6427	-75	-661	-142	12918	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.11	1.11	2.68	0.38	16.8
1O	75	1755	-6427	-75	-661	-142	12918	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.11	1.11	2.68	0.38	16.8
1P	75	1755	-6427	-75	-661	-142	12918	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.11	1.11	2.68	0.38	16.8
2	75	2378	-9952	-122	-972	-208	20047	4.62	9.24	9.24	3.08	2	0.89	0.17	1.55	4.14	0.56	16.8

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	113	1755	-7546	-75	-661	-114	10291	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.91	0.12	1.23	3.14	0.38	16.8
1B	113	1755	-7546	-75	-661	-114	10291	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.91	0.12	1.23	3.14	0.38	16.8
1C	113	1755	-7546	-75	-661	-114	10291	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.91	0.12	1.23	3.14	0.38	16.8
1D	113	1755	-7546	-75	-661	-114	10291	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.91	0.12	1.23	3.14	0.38	16.8
1E	113	1755	-7546	-75	-661	-114	10291	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.91	0.12	1.23	3.14	0.38	16.8
1F	113	1755	-7546	-75	-661	-114	10291	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.91	0.12	1.23	3.14	0.38	16.8
1G	113	1755	-7546	-75	-661	-114	10291	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.91	0.12	1.23	3.14	0.38	16.8
1H	113	1755	-7546	-75	-661	-114	10291	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.91	0.12	1.23	3.14	0.38	16.8
1I	113	1755	-7546	-75	-661	-114	10291	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.91	0.12	1.23	3.14	0.38	16.8
1J	113	1755	-7546	-75	-661	-114	10291	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.91	0.12	1.23	3.14	0.38	16.8
1K	113	1755	-7546	-75	-661	-114	10291	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.91	0.12	1.23	3.14	0.38	16.8
1L	113	1755	-7546	-75	-661	-114	10291	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.91	0.12	1.23	3.14	0.38	16.8
1M	113	1755	-7546	-75	-661	-114	10291	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.91	0.12	1.23	3.14	0.38	16.8
1N	113	1755	-7546	-75	-661	-114	10291	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.91	0.12	1.23	3.14	0.38	16.8
1O	113	1755	-7546	-75	-661	-114	10291	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.91	0.12	1.23	3.14	0.38	16.8
1P	113	1755	-7546	-75	-661	-114	10291	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.91	0.12	1.23	3.14	0.38	16.8
2	113	2378	-11666	-122	-972	-162	15983	4.62	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.19	1.79	4.86	0.56	16.8

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

Verifica della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi nuove 1°P a SLU e SLV

10	301	1755	-13142	-75	-661	28	-9156	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.82	0.19	1.85	5.47	0.38	11.2
1P	301	1755	-13142	-75	-661	28	-9156	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.82	0.19	1.85	5.47	0.38	11.2
2	301	2378	-20240	-122	-972	68	-14003	9.24	4.62	4.62	9.24	2	0.93	0.29	2.82	8.43	0.56	10.5

apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 10.5 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	338	1755	-14261	-75	-661	56	-14308	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.94	0.20	1.97	5.94	0.38	11.2
1B	338	1755	-14261	-75	-661	56	-14308	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.94	0.20	1.97	5.94	0.38	11.2
1C	338	1755	-14261	-75	-661	56	-14308	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.94	0.20	1.97	5.94	0.38	11.2
1D	338	1755	-14261	-75	-661	56	-14308	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.94	0.20	1.97	5.94	0.38	11.2
1E	338	1755	-14261	-75	-661	56	-14308	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.94	0.20	1.97	5.94	0.38	11.2
1F	338	1755	-14261	-75	-661	56	-14308	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.94	0.20	1.97	5.94	0.38	11.2
1G	338	1755	-14261	-75	-661	56	-14308	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.94	0.20	1.97	5.94	0.38	11.2
1H	338	1755	-14261	-75	-661	56	-14308	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.94	0.20	1.97	5.94	0.38	11.2
1I	338	1755	-14261	-75	-661	56	-14308	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.94	0.20	1.97	5.94	0.38	11.2
1J	338	1755	-14261	-75	-661	56	-14308	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.94	0.20	1.97	5.94	0.38	11.2
1K	338	1755	-14261	-75	-661	56	-14308	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.94	0.20	1.97	5.94	0.38	11.2
1L	338	1755	-14261	-75	-661	56	-14308	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.94	0.20	1.97	5.94	0.38	11.2
1M	338	1755	-14261	-75	-661	56	-14308	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.94	0.20	1.97	5.94	0.38	11.2
1N	338	1755	-14261	-75	-661	56	-14308	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.94	0.20	1.97	5.94	0.38	11.2
10	338	1755	-14261	-75	-661	56	-14308	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.94	0.20	1.97	5.94	0.38	11.2
1P	338	1755	-14261	-75	-661	56	-14308	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.94	0.20	1.97	5.94	0.38	11.2
2	338	2378	-21955	-122	-972	114	-21934	9.24	4.62	4.62	9.24	2	0.97	0.31	3.00	9.14	0.56	9.8

apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 9.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	376	1755	-15380	-75	-661	84	-19880	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.87	0.21	2.09	6.40	0.38	11.2
1B	376	1755	-15380	-75	-661	84	-19880	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.87	0.21	2.09	6.40	0.38	11.2
1C	376	1755	-15380	-75	-661	84	-19880	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.87	0.21	2.09	6.40	0.38	11.2
1D	376	1755	-15380	-75	-661	84	-19880	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.87	0.21	2.09	6.40	0.38	11.2
1E	376	1755	-15380	-75	-661	84	-19880	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.87	0.21	2.09	6.40	0.38	11.2
1F	376	1755	-15380	-75	-661	84	-19880	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.87	0.21	2.09	6.40	0.38	11.2
1G	376	1755	-15380	-75	-661	84	-19880	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.87	0.21	2.09	6.40	0.38	11.2
1H	376	1755	-15380	-75	-661	84	-19880	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.87	0.21	2.09	6.40	0.38	11.2
1I	376	1755	-15380	-75	-661	84	-19880	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.87	0.21	2.09	6.40	0.38	11.2
1J	376	1755	-15380	-75	-661	84	-19880	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.87	0.21	2.09	6.40	0.38	11.2
1K	376	1755	-15380	-75	-661	84	-19880	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.87	0.21	2.09	6.40	0.38	11.2
1L	376	1755	-15380	-75	-661	84	-19880	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.87	0.21	2.09	6.40	0.38	11.2
1M	376	1755	-15380	-75	-661	84	-19880	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.87	0.21	2.09	6.40	0.38	11.2
1N	376	1755	-15380	-75	-661	84	-19880	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.87	0.21	2.09	6.40	0.38	11.2
10	376	1755	-15380	-75	-661	84	-19880	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.87	0.21	2.09	6.40	0.38	11.2
1P	376	1755	-15380	-75	-661	84	-19880	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.87	0.21	2.09	6.40	0.38	11.2
2	376	2378	-23670	-122	-972	160	-30510	9.24	4.62	7.70	13.85	2	0.90	0.33	3.19	9.86	0.56	9.2

apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 4.62 asup= 10.78 staffe= 2 d 8 / 9.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 22 NI 10292 NF 11456 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 17.7380 9.9960 34.7340 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	--																	
	cm		kg			kg*m				cmq			Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	3114	-8637	176	-56	-366	-1474	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.31	0.10	0.98	0.00	0.00	11.2
1B	0	3114	-8637	176	-56	-366	-1474	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.31	0.10	0.98	0.00	0.00	11.2
1C	0	3114	-8637	176	-56	-366	-1474	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.31	0.10	0.98	0.00	0.00	11.2
1D	0	3114	-8637	176	-56	-366	-1474	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.31	0.10	0.98	0.00	0.00	11.2
1E	0	3114	-8637	176	-56	-366	-1474	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.31	0.10	0.98	0.00	0.00	11.2
1F	0	3114	-8637	176	-56	-366	-1474	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.31	0.10	0.98	0.00	0.00	11.2
1G	0	3114	-8637	176	-56	-366	-1474	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.31	0.10	0.98	0.00	0.00	11.2
1H	0	3114	-8637	176	-56	-366	-1474	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.31	0.10	0.98	0.00	0.00	11.2
1I	0	3114	-8637	176	-56	-366	-1474	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.31	0.10	0.98	0.00	0.00	11.2
1J	0	3114	-8637	176	-56	-366	-1474	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.31	0.10	0.98	0.00	0.00	11.2
1K	0	3114	-8637	176	-56	-366	-1474	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.31	0.10	0.98	0.00	0.00	11.2
1L	0	3114	-8637	176	-56	-366	-1474	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.31	0.10	0.98	0.00	0.00	11.2
1M	0	3114	-8637	176	-56	-366	-1474	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.31	0.10	0.98	0.00	0.00	11.2
1N	0	3114	-8637	176	-56	-366	-1474	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.31	0.10	0.98	0.00	0.00	11.2
10	0	3114	-8637	176	-56	-366	-1474	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.31	0.10	0.98	0.00	0.00	11.2
1P	0	3114	-8637	176	-56	-366	-1474	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.31	0.10	0.98	0.00	0.00	11.2
2	0	4262	-12830	269	-87	-557	-2238	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.46	0.16	1.46	5.34	0.05	11.2

apost= -- aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	4	3114	-8772	176	-56	-374	-1857	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.36	0.11	1.00	0.00	0.00	11.2
1B	4	3114	-8772	176	-56	-374	-1857	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.36	0.11	1.00	0.00	0.00	11.2
1C	4	3114	-8772	176	-56	-374	-1857	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.36	0.11	1.00	0.00	0.00	11.2
1D	4	3114	-8772	176	-56	-374	-1857	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.36	0.11	1.00	0.00	0.00	11.2
1E	4	3114	-8772	176	-56	-374	-1857	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.36	0.11	1.00	0.00	0.00	11.2
1F	4	3114	-8772	176	-56	-374	-1857	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.36	0.11	1.00	0.00	0.00	11.2
1G	4	3114	-8772	176	-56	-374	-1857	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.36	0.11	1.00	0.00	0.00	11.2
1H	4	3114	-8772	176	-56	-374	-1857	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.36	0.11	1.00	0.00	0.00	11.2
1I	4	3114	-8772	176	-56	-374	-1857	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.36	0.11	1.00	0.00	0.00	11.2
1J	4	3114	-8772	176	-56	-374	-1857	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.36	0.11	1.00	0.00	0.00	11.2
1K	4	3114	-8772	176	-56	-374	-1857	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.36	0.11	1.00	0.00	0.00	11.2
1L	4	3114	-8772	176	-56	-374	-1857	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.36	0.11	1.00	0.00	0.00	11.2
1M	4	3114	-8772	176	-56	-374	-1857	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.36	0.11	1.00	0.00	0.00	11.2
1N	4	3114	-8772	176	-56	-374	-1857	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.36	0.11	1.00	0.00	0.00	11.2
1O	4	3114	-8772	176	-56	-374	-1857	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.36	0.11	1.00	0.00	0.00	11.2
1P	4	3114	-8772	176	-56	-374	-1857	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.36	0.11	1.00	0.00	0.00	11.2

Verifica della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi nuove 1°P a SLU e SLV

2	4	4262	-13040	269	-87	-569	-2807	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.53	0.16	1.49	5.43	0.05	11.2
apost= -- aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	9	3114	-8907	176	-56	-382	-2246	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.41	0.11	1.01	3.71	0.03	11.2
1B	9	3114	-8907	176	-56	-382	-2246	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.41	0.11	1.01	3.71	0.03	11.2
1C	9	3114	-8907	176	-56	-382	-2246	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.41	0.11	1.01	3.71	0.03	11.2
1D	9	3114	-8907	176	-56	-382	-2246	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.41	0.11	1.01	3.71	0.03	11.2
1E	9	3114	-8907	176	-56	-382	-2246	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.41	0.11	1.01	3.71	0.03	11.2
1F	9	3114	-8907	176	-56	-382	-2246	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.41	0.11	1.01	3.71	0.03	11.2
1G	9	3114	-8907	176	-56	-382	-2246	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.41	0.11	1.01	3.71	0.03	11.2
1H	9	3114	-8907	176	-56	-382	-2246	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.41	0.11	1.01	3.71	0.03	11.2
1I	9	3114	-8907	176	-56	-382	-2246	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.41	0.11	1.01	3.71	0.03	11.2
1J	9	3114	-8907	176	-56	-382	-2246	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.41	0.11	1.01	3.71	0.03	11.2
1K	9	3114	-8907	176	-56	-382	-2246	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.41	0.11	1.01	3.71	0.03	11.2
1L	9	3114	-8907	176	-56	-382	-2246	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.41	0.11	1.01	3.71	0.03	11.2
1M	9	3114	-8907	176	-56	-382	-2246	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.41	0.11	1.01	3.71	0.03	11.2
1N	9	3114	-8907	176	-56	-382	-2246	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.41	0.11	1.01	3.71	0.03	11.2
1O	9	3114	-8907	176	-56	-382	-2246	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.41	0.11	1.01	3.71	0.03	11.2
1P	9	3114	-8907	176	-56	-382	-2246	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.41	0.11	1.01	3.71	0.03	11.2
2	9	4262	-13250	269	-87	-581	-3386	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.60	0.16	1.51	5.52	0.05	11.2

apost= -- aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 21 NI 11456 NF 10291 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 17.7380 9.9960 34.7340 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx, M	Bielle	V, Mx	cmq/m	cm	
1A	0	4989	14750	-287	129	-487	-2250	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.49	0.18	1.70	6.14	0.07	16.0
1B	0	4989	14750	-287	129	-487	-2250	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.49	0.18	1.70	6.14	0.07	16.0
1C	0	4989	14750	-287	129	-487	-2250	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.49	0.18	1.70	6.14	0.07	16.0
1D	0	4989	14750	-287	129	-487	-2250	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.49	0.18	1.70	6.14	0.07	16.0
1E	0	4989	14750	-287	129	-487	-2250	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.49	0.18	1.70	6.14	0.07	16.0
1F	0	4989	14750	-287	129	-487	-2250	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.49	0.18	1.70	6.14	0.07	16.0
1G	0	4989	14750	-287	129	-487	-2250	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.49	0.18	1.70	6.14	0.07	16.0
1H	0	4989	14750	-287	129	-487	-2250	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.49	0.18	1.70	6.14	0.07	16.0
1I	0	4989	14750	-287	129	-487	-2250	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.49	0.18	1.70	6.14	0.07	16.0
1J	0	4989	14750	-287	129	-487	-2250	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.49	0.18	1.70	6.14	0.07	16.0
1K	0	4989	14750	-287	129	-487	-2250	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.49	0.18	1.70	6.14	0.07	16.0
1L	0	4989	14750	-287	129	-487	-2250	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.49	0.18	1.70	6.14	0.07	16.0
1M	0	4989	14750	-287	129	-487	-2250	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.49	0.18	1.70	6.14	0.07	16.0
1N	0	4989	14750	-287	129	-487	-2250	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.49	0.18	1.70	6.14	0.07	16.0
1O	0	4989	14750	-287	129	-487	-2250	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.49	0.18	1.70	6.14	0.07	16.0
1P	0	4989	14750	-287	129	-487	-2250	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.49	0.18	1.70	6.14	0.07	16.0
2	0	7341	22740	-441	214	-736	-3391	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.73	0.28	2.63	9.47	0.12	10.3

apost= -- aant= 6.16 ainf= -- asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 10.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	27	4989	13925	-287	129	-410	1600	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.41	0.17	1.61	5.80	0.07	16.8
1B	27	4989	13925	-287	129	-410	1600	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.41	0.17	1.61	5.80	0.07	16.8
1C	27	4989	13925	-287	129	-410	1600	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.41	0.17	1.61	5.80	0.07	16.8
1D	27	4989	13925	-287	129	-410	1600	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.41	0.17	1.61	5.80	0.07	16.8
1E	27	4989	13925	-287	129	-410	1600	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.41	0.17	1.61	5.80	0.07	16.8
1F	27	4989	13925	-287	129	-410	1600	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.41	0.17	1.61	5.80	0.07	16.8
1G	27	4989	13925	-287	129	-410	1600	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.41	0.17	1.61	5.80	0.07	16.8
1H	27	4989	13925	-287	129	-410	1600	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.41	0.17	1.61	5.80	0.07	16.8
1I	27	4989	13925	-287	129	-410	1600	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.41	0.17	1.61	5.80	0.07	16.8
1J	27	4989	13925	-287	129	-410	1600	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.41	0.17	1.61	5.80	0.07	16.8
1K	27	4989	13925	-287	129	-410	1600	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.41	0.17	1.61	5.80	0.07	16.8
1L	27	4989	13925	-287	129	-410	1600	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.41	0.17	1.61	5.80	0.07	16.8
1M	27	4989	13925	-287	129	-410	1600	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.41	0.17	1.61	5.80	0.07	16.8
1N	27	4989	13925	-287	129	-410	1600	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.41	0.17	1.61	5.80	0.07	16.8
1O	27	4989	13925	-287	129	-410	1600	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.41	0.17	1.61	5.80	0.07	16.8
1P	27	4989	13925	-287	129	-410	1600	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.41	0.17	1.61	5.80	0.07	16.8
2	27	7341	21474	-441	214	-618	2546	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.62	0.26	2.49	8.94	0.12	10.9

apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 10.9 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	54	4989	13100	-287	129	-333	5229	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.86	0.16	1.52	5.45	0.07	16.8
1B	54	4989	13100	-287	129	-333	5229	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.86	0.16	1.52	5.45	0.07	16.8
1C	54	4989	13100	-287	129	-333	5229	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.86	0.16	1.52	5.45	0.07	16.8
1D	54	4989	13100	-287	129	-333	5229	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.86	0.16	1.52	5.45	0.07	16.8
1E	54	4989	13100	-287	129	-333	5229	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.86	0.16	1.52	5.45	0.07	16.8
1F	54	4989	13100	-287	129	-333	5229	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.86	0.16	1.52	5.45	0.07	16.8
1G	54	4989	13100	-287	129	-333	5229	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.86	0.16	1.52	5.45	0.07	16.8
1H	54	4989	13100	-287	129	-333	5229	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.86	0.16	1.52	5.45	0.07	16.8
1I	54	4989	13100	-287	129	-333	5229	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.86	0.16	1.52	5.45	0.07	16.8
1J	54	4989	13100	-287	129	-333	5229	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.86	0.16	1.52	5.45	0.07	16.8
1K	54	4989	13100	-287	129	-333	5229	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.86	0.16	1.52	5.45	0.07	16.8
1L	54	4989	13100	-287	129	-333	5229	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.86	0.16	1.52	5.45	0.07	16.8
1M	54	4989	13100	-287	129	-333	5229	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.86	0.16	1.52	5.45	0.07	16.8
1N	54	4989	13100	-287	129	-333	5229	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.86	0.16	1.52	5.45	0.07	16.8
1O	54	4989	13100	-287	129	-333	5229	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.86	0.16	1.52	5.45	0.07	16.8
1P	54	4989	13100	-287	129	-333	5229	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.86	0.16	1.52	5.45	0.07	16.8
2	54	7341	20208	-441	214	-499	8143	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.88	0.25	2.35	8.41	0.12	11.6

apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 11.6 (e armatura base = 4 X 1.54)

apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 12.4 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	107	4989	11450	-287	129	-179	11821	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.14	1.34	4.77	0.07	16.8
1B	107	4989	11450	-287	129	-179	11821	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.14	1.34	4.77	0.07	16.8
1C	107	4989	11450	-287	129	-179	11821	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.14	1.34	4.77	0.07	16.8
1D	107	4989	11450	-287	129	-179	11821	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.14	1.34	4.77	0.07	16.8
1E	107	4989	11450	-287	129	-179	11821	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.14	1.34	4.77	0.07	16.8
1F	107	4989	11450	-287	129	-179	11821	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.14	1.34	4.77	0.07	16.8
1G	107	4989	11450	-287	129	-179	11821	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.14	1.34	4.77	0.07	16.8
1H	107	4989	11450	-287	129	-179	11821	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.14	1.34	4.77	0.07	16.8
1I	107	4989	11450	-287	129	-179	11821	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.14	1.34	4.77	0.07	16.8
1J	107	4989	11450	-287	129	-179	11821	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.14	1.34	4.77	0.07	16.8
1K	107	4989	11450	-287	129	-179	11821	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.14	1.34	4.77	0.07	16.8
1L	107	4989	11450	-287	129	-179	11821	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.14	1.34	4.77	0.07	16.8
1M	107	4989	11450	-287	129	-179	11821	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.14	1.34	4.77	0.07	16.8
1N	107	4989	11450	-287	129	-179	11821	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.14	1.34	4.77	0.07	16.8
1O	107	4989	11450	-287	129	-179	11821	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.14	1.34	4.77	0.07	16.8
1P	107	4989	11450	-287	129	-179	11821	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.14	1.34	4.77	0.07	16.8
2	107	7341	17676	-441	214	-262	18317	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.88	0.22	1.84	7.36	0.12	13.2

apost= --		aant= 6.16		ainf= 7.70		asup= --		staffe= 2 d 8 / 14.2 (e armatura base = 4 X 1.54)										
1A	161	4989	9799	-287	129	-25	17527	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.97	0.12	1.09	4.08	0.07	16.8
1B	161	4989	9799	-287	129	-25	17527	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.97	0.12	1.09	4.08	0.07	16.8
1C	161	4989	9799	-287	129	-25	17527	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.97	0.12	1.09	4.08	0.07	16.8
1D	161	4989	9799	-287	129	-25	17527	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.97	0.12	1.09	4.08	0.07	16.8
1E	161	4989	9799	-287	129	-25	17527	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.97	0.12	1.09	4.08	0.07	16.8
1F	161	4989	9799	-287	129	-25	17527	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.97	0.12	1.09	4.08	0.07	16.8
1G	161	4989	9799	-287	129	-25	17527	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.97	0.12	1.09	4.08	0.07	16.8
1H	161	4989	9799	-287	129	-25	17527	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.97	0.12	1.09	4.08	0.07	16.8
1I	161	4989	9799	-287	129	-25	17527	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.97	0.12	1.09	4.08	0.07	16.8
1J	161	4989	9799	-287	129	-25	17527	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.97	0.12	1.09	4.08	0.07	16.8
1K	161	4989	9799	-287	129	-25	17527	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.97	0.12	1.09	4.08	0.07	16.8
1L	161	4989	9799	-287	129	-25	17527	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.97	0.12	1.09	4.08	0.07	16.8
1M	161	4989	9799	-287	129	-25	17527	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.97	0.12	1.09	4.08	0.07	16.8
1N	161	4989	9799	-287	129	-25	17527	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.97	0.12	1.09	4.08	0.07	16.8
1O	161	4989	9799	-287	129	-25	17527	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.97	0.12	1.09	4.08	0.07	16.8
1P	161	4989	9799	-287	129	-25	17527	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.97	0.12	1.09	4.08	0.07	16.8
2	161	7341	15144	-441	214	-25	27131	3.08	9.24	12.32	3.08	2	0.95	0.19	1.46	6.31	0.12	15.3

Pag. 56

Verifica della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi nuove 1°P a SLU e SLV

1N	188	4989	8974	-287	129	52	20048	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.92	0.11	0.95	0.00	0.00	16.8
10	188	4989	8974	-287	129	52	20048	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.92	0.11	0.95	0.00	0.00	16.8
1P	188	4989	8974	-287	129	52	20048	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.92	0.11	0.95	0.00	0.00	16.8
2	188	7341	13878	-441	214	93	31029	9.24	3.08	13.85	3.08	2	0.96	0.17	1.31	5.78	0.12	16.7

apost= 6.16 aant= -- ainf= 10.78 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.7 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	215	4989	8149	-287	129	130	22347	9.24	3.08	10.78	3.08	2	0.88	0.10	0.83	0.00	0.00	16.8
1B	215	4989	8149	-287	129	130	22347	9.24	3.08	10.78	3.08	2	0.88	0.10	0.83	0.00	0.00	16.8
1C	215	4989	8149	-287	129	130	22347	9.24	3.08	10.78	3.08	2	0.88	0.10	0.83	0.00	0.00	16.8
1D	215	4989	8149	-287	129	130	22347	9.24	3.08	10.78	3.08	2	0.88	0.10	0.83	0.00	0.00	16.8
1E	215	4989	8149	-287	129	130	22347	9.24	3.08	10.78	3.08	2	0.88	0.10	0.83	0.00	0.00	16.8
1F	215	4989	8149	-287	129	130	22347	9.24	3.08	10.78	3.08	2	0.88	0.10	0.83	0.00	0.00	16.8
1G	215	4989	8149	-287	129	130	22347	9.24	3.08	10.78	3.08	2	0.88	0.10	0.83	0.00	0.00	16.8
1H	215	4989	8149	-287	129	130	22347	9.24	3.08	10.78	3.08	2	0.88	0.10	0.83	0.00	0.00	16.8
1I	215	4989	8149	-287	129	130	22347	9.24	3.08	10.78	3.08	2	0.88	0.10	0.83	0.00	0.00	16.8
1J	215	4989	8149	-287	129	130	22347	9.24	3.08	10.78	3.08	2	0.88	0.10	0.83	0.00	0.00	16.8
1K	215	4989	8149	-287	129	130	22347	9.24	3.08	10.78	3.08	2	0.88	0.10	0.83	0.00	0.00	16.8
1L	215	4989	8149	-287	129	130	22347	9.24	3.08	10.78	3.08	2	0.88	0.10	0.83	0.00	0.00	16.8
1M	215	4989	8149	-287	129	130	22347	9.24	3.08	10.78	3.08	2	0.88	0.10	0.83	0.00	0.00	16.8
1N	215	4989	8149	-287	129	130	22347	9.24	3.08	10.78	3.08	2	0.88	0.10	0.83	0.00	0.00	16.8
10	215	4989	8149	-287	129	130	22347	9.24	3.08	10.78	3.08	2	0.88	0.10	0.83	0.00	0.00	16.8
1P	215	4989	8149	-287	129	130	22347	9.24	3.08	10.78	3.08	2	0.88	0.10	0.83	0.00	0.00	16.8
2	215	7341	12612	-441	214	212	34586	9.24	3.08	15.39	3.08	2	0.96	0.16	1.16	5.25	0.12	16.8

apost= 6.16 aant= -- ainf= 12.32 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	242	4989	7324	-287	129	207	24424	9.24	3.08	10.78	3.08	2	0.95	0.09	0.75	0.00	0.00	16.8
1B	242	4989	7324	-287	129	207	24424	9.24	3.08	10.78	3.08	2	0.95	0.09	0.75	0.00	0.00	16.8
1C	242	4989	7324	-287	129	207	24424	9.24	3.08	10.78	3.08	2	0.95	0.09	0.75	0.00	0.00	16.8
1D	242	4989	7324	-287	129	207	24424	9.24	3.08	10.78	3.08	2	0.95	0.09	0.75	0.00	0.00	16.8
1E	242	4989	7324	-287	129	207	24424	9.24	3.08	10.78	3.08	2	0.95	0.09	0.75	0.00	0.00	16.8
1F	242	4989	7324	-287	129	207	24424	9.24	3.08	10.78	3.08	2	0.95	0.09	0.75	0.00	0.00	16.8
1G	242	4989	7324	-287	129	207	24424	9.24	3.08	10.78	3.08	2	0.95	0.09	0.75	0.00	0.00	16.8
1H	242	4989	7324	-287	129	207	24424	9.24	3.08	10.78	3.08	2	0.95	0.09	0.75	0.00	0.00	16.8
1I	242	4989	7324	-287	129	207	24424	9.24	3.08	10.78	3.08	2	0.95	0.09	0.75	0.00	0.00	16.8
1J	242	4989	7324	-287	129	207	24424	9.24	3.08	10.78	3.08	2	0.95	0.09	0.75	0.00	0.00	16.8
1K	242	4989	7324	-287	129	207	24424	9.24	3.08	10.78	3.08	2	0.95	0.09	0.75	0.00	0.00	16.8
1L	242	4989	7324	-287	129	207	24424	9.24	3.08	10.78	3.08	2	0.95	0.09	0.75	0.00	0.00	16.8
1M	242	4989	7324	-287	129	207	24424	9.24	3.08	10.78	3.08	2	0.95	0.09	0.75	0.00	0.00	16.8
1N	242	4989	7324	-287	129	207	24424	9.24	3.08	10.78	3.08	2	0.95	0.09	0.75	0.00	0.00	16.8
10	242	4989	7324	-287	129	207	24424	9.24	3.08	10.78	3.08	2	0.95	0.09	0.75	0.00	0.00	16.8
1P	242	4989	7324	-287	129	207	24424	9.24	3.08	10.78	3.08	2	0.95	0.09	0.75	0.00	0.00	16.8
2	242	7341	11346	-441	214	330	37803	9.24	3.08	16.93	3.08	2	0.95	0.14	1.03	4.72	0.12	16.8

apost= 6.16 aant= -- ainf= 13.85 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	269	4989	6499	-287	129	284	26280	9.24	3.08	12.32	3.08	2	0.90	0.08	0.65	0.00	0.00	16.8
1B	269	4989	6499	-287	129	284	26280	9.24	3.08	12.32	3.08	2	0.90	0.08	0.65	0.00	0.00	16.8
1C	269	4989	6499	-287	129	284	26280	9.24	3.08	12.32	3.08	2	0.90	0.08	0.65	0.00	0.00	16.8
1D	269	4989	6499	-287	129	284	26280	9.24	3.08	12.32	3.08	2	0.90	0.08	0.65	0.00	0.00	16.8
1E	269	4989	6499	-287	129	284	26280	9.24	3.08	12.32	3.08	2	0.90	0.08	0.65	0.00	0.00	16.8
1F	269	4989	6499	-287	129	284	26280	9.24	3.08	12.32	3.08	2	0.90	0.08	0.65	0.00	0.00	16.8
1G	269	4989	6499	-287	129	284	26280	9.24	3.08	12.32	3.08	2	0.90	0.08	0.65	0.00	0.00	16.8
1H	269	4989	6499	-287	129	284	26280	9.24	3.08	12.32	3.08	2	0.90	0.08	0.65	0.00	0.00	16.8
1I	269	4989	6499	-287	129	284	26280	9.24	3.08	12.32	3.08	2	0.90	0.08	0.65	0.00	0.00	16.8
1J	269	4989	6499	-287	129	284	26280	9.24	3.08	12.32	3.08	2	0.90	0.08	0.65	0.00	0.00	16.8
1K	269	4989	6499	-287	129	284	26280	9.24	3.08	12.32	3.08	2	0.90	0.08	0.65	0.00	0.00	16.8
1L	269	4989	6499	-287	129	284	26280	9.24	3.08	12.32	3.08	2	0.90	0.08	0.65	0.00	0.00	16.8
1M	269	4989	6499	-287	129	284	26280	9.24	3.08	12.32	3.08	2	0.90	0.08	0.65	0.00	0.00	16.8
1N	269	4989	6499	-287	129	284	26280	9.24	3.08	12.32	3.08	2	0.90	0.08	0.65	0.00	0.00	16.8
10	269	4989	6499	-287	129	284	26280	9.24	3.08	12.32	3.08	2	0.90	0.08	0.65	0.00	0.00	16.8
1P	269	4989	6499	-287	129	284	26280	9.24	3.08	12.32	3.08	2	0.90	0.08	0.65	0.00	0.00	16.8
2	269	7341	10080	-441	214	448	40680	9.24	3.08	18.47	3.08	2	0.94	0.13	0.91	0.00	0.00	16.8

apost= 6.16 aant= -- ainf= 15.39 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 24 NI 10291 NF 11446 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 17.7380 9.9960 34.7340 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	4914	-5318	-267	862	-111	26150	4.62	9.24	12.32	3.08	2	0.89	0.11	0.99	0.00	0.00	16.8
1B	0	4914	-5318	-267	862	-111	26150	4.62	9.24	12.32	3.08	2	0.89	0.11	0.99	0.00	0.00	16.8
1C	0	4914	-5318	-267	862	-111	26150	4.62	9.24	12.32	3.08	2	0.89	0.11	0.99	0.00	0.00	16.8
1D	0	4914	-5318	-267	862	-111	26150	4.62	9.24	12.32	3.08	2	0.89	0.11	0.99	0.00	0.00	16.8
1E	0	4914	-5318	-267	862	-111	26150	4.62	9.24	12.32	3.08	2	0.89	0.11	0.99	0.00	0.00	16.8
1F	0	4914	-5318	-267	862	-111	26150	4.62	9.24	12.32	3.08	2	0.89	0.11	0.99	0.00	0.00	16.8
1G	0	4914	-5318	-267	862	-111	26150	4.62	9.24	12.32	3.08	2	0.89	0.11	0.99	0.00	0.00	16.8
1H	0	4914	-5318	-267	862	-111	26150	4.62	9.24	12.32	3.08	2	0.89	0.11	0.99	0.00	0.00	16.8
1I	0	4914	-5318	-267	862	-111	26150	4.62	9.24	12.32	3.08	2	0.89	0.11	0.99	0.00	0.00	16.8
1J	0	4914	-5318	-267	862	-111	26150	4.62	9.24	12.32	3.08	2	0.89	0.11	0.99	0.00	0.00	16.8
1K	0	4914	-5318	-267	862	-111	26150	4.62	9.24	12.32	3.08	2	0.89	0.11	0.99	0.00	0.00	16.8
1L	0	4914	-5318	-267	862	-111	26150	4.62	9.24	12.32	3.08	2	0.89	0.11	0.99	0.00	0.00	16.8
1M	0	4914	-5318	-267	862	-111	26150	4.62	9.24	12.32	3.08	2	0.89	0.11	0.99	0.00	0.00	16.8
1N	0	4914	-5318	-267	862	-111	26150	4.62	9.24	12.32	3.08	2	0.89	0.11	0.99	0.00	0.00	16.8
1O	0	4914	-5318	-267	862	-111	26150	4.62	9.24	12.32	3.08	2	0.89	0.11	0.99	0.00	0.00	16.8

Verifica della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi nuove 1°P a SLU e SLV

1F	269	4914	-13570	-267	862	607	777	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.34	0.20	2.01	5.65	0.50	15.1
1G	269	4914	-13570	-267	862	607	777	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.34	0.20	2.01	5.65	0.50	15.1
1H	269	4914	-13570	-267	862	607	777	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.34	0.20	2.01	5.65	0.50	15.1
1I	269	4914	-13570	-267	862	607	777	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.34	0.20	2.01	5.65	0.50	15.1
1J	269	4914	-13570	-267	862	607	777	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.34	0.20	2.01	5.65	0.50	15.1
1K	269	4914	-13570	-267	862	607	777	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.34	0.20	2.01	5.65	0.50	15.1
1L	269	4914	-13570	-267	862	607	777	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.34	0.20	2.01	5.65	0.50	15.1
1M	269	4914	-13570	-267	862	607	777	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.34	0.20	2.01	5.65	0.50	15.1
1N	269	4914	-13570	-267	862	607	777	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.34	0.20	2.01	5.65	0.50	15.1
1O	269	4914	-13570	-267	862	607	777	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.34	0.20	2.01	5.65	0.50	15.1
1P	269	4914	-13570	-267	862	607	777	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.34	0.20	2.01	5.65	0.50	15.1
2	269	7210	-21070	-360	1335	831	919	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.49	0.32	3.13	8.77	0.77	9.7

apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 9.7 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 23 NI 11446 NF 10301 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 17.7380 9.9960 34.7340 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx, M	Bielle	V, Mx	cmq/m	cm	
1A	0	5602	-4786	448	455	384	778	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.33	0.08	0.80	0.00	0.00	11.2
1B	0	5602	-4786	448	455	384	778	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.33	0.08	0.80	0.00	0.00	11.2
1C	0	5602	-4786	448	455	384	778	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.33	0.08	0.80	0.00	0.00	11.2
1D	0	5602	-4786	448	455	384	778	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.33	0.08	0.80	0.00	0.00	11.2
1E	0	5602	-4786	448	455	384	778	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.33	0.08	0.80	0.00	0.00	11.2
1F	0	5602	-4786	448	455	384	778	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.33	0.08	0.80	0.00	0.00	11.2
1G	0	5602	-4786	448	455	384	778	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.33	0.08	0.80	0.00	0.00	11.2
1H	0	5602	-4786	448	455	384	778	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.33	0.08	0.80	0.00	0.00	11.2
1I	0	5602	-4786	448	455	384	778	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.33	0.08	0.80	0.00	0.00	11.2
1J	0	5602	-4786	448	455	384	778	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.33	0.08	0.80	0.00	0.00	11.2
1K	0	5602	-4786	448	455	384	778	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.33	0.08	0.80	0.00	0.00	11.2
1L	0	5602	-4786	448	455	384	778	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.33	0.08	0.80	0.00	0.00	11.2
1M	0	5602	-4786	448	455	384	778	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.33	0.08	0.80	0.00	0.00	11.2
1N	0	5602	-4786	448	455	384	778	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.33	0.08	0.80	0.00	0.00	11.2
1O	0	5602	-4786	448	455	384	778	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.33	0.08	0.80	0.00	0.00	11.2
1P	0	5602	-4786	448	455	384	778	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.33	0.08	0.80	0.00	0.00	11.2
2	0	7677	-6281	739	698	495	922	9.24	3.08	9.24	4.62	1	0.43	0.11	1.11	2.62	0.40	11.2

apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	11	5602	-5110	448	455	337	257	9.24	3.08	9.24	4.62	1	0.31	0.08	0.84	0.00	0.00	11.2
1B	11	5602	-5110	448	455	337	257	9.24	3.08	9.24	4.62	1	0.31	0.08	0.84	0.00	0.00	11.2
1C	11	5602	-5110	448	455	337	257	9.24	3.08	9.24	4.62	1	0.31	0.08	0.84	0.00	0.00	11.2
1D	11	5602	-5110	448	455	337	257	9.24	3.08	9.24	4.62	1	0.31	0.08	0.84	0.00	0.00	11.2
1E	11	5602	-5110	448	455	337	257	9.24	3.08	9.24	4.62	1	0.31	0.08	0.84	0.00	0.00	11.2
1F	11	5602	-5110	448	455	337	257	9.24	3.08	9.24	4.62	1	0.31	0.08	0.84	0.00	0.00	11.2
1G	11	5602	-5110	448	455	337	257	9.24	3.08	9.24	4.62	1	0.31	0.08	0.84	0.00	0.00	11.2
1H	11	5602	-5110	448	455	337	257	9.24	3.08	9.24	4.62	1	0.31	0.08	0.84	0.00	0.00	11.2
1I	11	5602	-5110	448	455	337	257	9.24	3.08	9.24	4.62	1	0.31	0.08	0.84	0.00	0.00	11.2
1J	11	5602	-5110	448	455	337	257	9.24	3.08	9.24	4.62	1	0.31	0.08	0.84	0.00	0.00	11.2
1K	11	5602	-5110	448	455	337	257	9.24	3.08	9.24	4.62	1	0.31	0.08	0.84	0.00	0.00	11.2
1L	11	5602	-5110	448	455	337	257	9.24	3.08	9.24	4.62	1	0.31	0.08	0.84	0.00	0.00	11.2
1M	11	5602	-5110	448	455	337	257	9.24	3.08	9.24	4.62	1	0.31	0.08	0.84	0.00	0.00	11.2
1N	11	5602	-5110	448	455	337	257	9.24	3.08	9.24	4.62	1	0.31	0.08	0.84	0.00	0.00	11.2
1O	11	5602	-5110	448	455	337	257	9.24	3.08	9.24	4.62	1	0.31	0.08	0.84	0.00	0.00	11.2
1P	11	5602	-5110	448	455	337	257	9.24	3.08	9.24	4.62	1	0.31	0.08	0.84	0.00	0.00	11.2
2	11	7677	-6778	739	698	417	233	9.24	3.08	9.24	4.62	1	0.41	0.12	1.17	2.82	0.40	11.2

apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	21	5602	-5434	448	455	290	-299	9.24	3.08	4.62	9.24	1	0.30	0.09	0.87	0.00	0.00	11.2
1B	21	5602	-5434	448	455	290	-299	9.24	3.08	4.62	9.24	1	0.30	0.09	0.87	0.00	0.00	11.2
1C	21	5602	-5434	448	455	290	-299	9.24	3.08	4.62	9.24	1	0.30	0.09	0.87	0.00	0.00	11.2
1D	21	5602	-5434	448	455	290	-299	9.24	3.08	4.62	9.24	1	0.30	0.09	0.87	0.00	0.00	11.2
1E	21	5602	-5434	448	455	290	-299	9.24	3.08	4.62	9.24	1	0.30	0.09	0.87	0.00	0.00	11.2
1F	21	5602	-5434	448	455	290	-299	9.24	3.08	4.62	9.24	1	0.30	0.09	0.87	0.00	0.00	11.2
1G	21	5602	-5434	448	455	290	-299	9.24	3.08	4.62	9.24	1	0.30	0.09	0.87	0.00	0.00	11.2
1H	21	5602	-5434	448	455	290	-299	9.24	3.08	4.62	9.24	1	0.30	0.09	0.87	0.00	0.00	11.2
1I	21	5602	-5434	448	455	290	-299	9.24	3.08	4.62	9.24	1	0.30	0.09	0.87	0.00	0.00	11.2
1J	21	5602	-5434	448	455	290	-299	9.24	3.08	4.62	9.24	1	0.30	0.09	0.87	0.00	0.00	11.2
1K	21	5602	-5434	448	455	290	-299	9.24	3.08	4.62	9.24	1	0.30	0.09	0.87	0.00	0.00	11.2
1L	21	5602	-5434	448	455	290	-299	9.24	3.08	4.62	9.24	1	0.30	0.09	0.87	0.00	0.00	11.2
1M	21	5602	-5434	448	455	290	-299	9.24	3.08	4.62	9.24	1	0.30	0.09	0.87	0.00	0.00	11.2
1N	21	5602	-5434	448	455	290	-299	9.24	3.08	4.62	9.24	1	0.30	0.09	0.87	0.00	0.00	11.2
1O	21	5602	-5434	448	455	290	-299	9.24	3.08	4.62	9.24	1	0.30	0.09	0.87	0.00	0.00	11.2
1P	21	5602	-5434	448	455	290	-299	9.24	3.08	4.62	9.24	1	0.30	0.09	0.87	0.00	0.00	11.2
2	21	7677	-7275	739	698	340	-507	9.24	3.08	4.62	9.24	1	0.39	0.12	1.22	3.03	0.40	11.2

apost= 6.16 aant= -- ainf= 1.54 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 25 NI 10289 NF 10254 SEZ. Rp B= 35.0 H= 50.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 4.3750 15.5660 8.7720 28.7130 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	3388	9895	-501	-520	-925	-9699	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.96	0.25	2.27	5.87	0.51	11.2
1B	0	3388	9895	-501	-520	-925	-9699	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.96	0.25	2.27	5.87	0.51	11.2
1C	0	3388	9895	-501	-520	-925	-9699	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.96	0.25	2.27	5.87	0.51	11.2
1D	0	3388	9895	-501	-520	-925	-9699	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.96	0.25	2.27	5.87	0.51	11.2
1E	0	3388	9895	-501	-520	-925	-9699	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.96	0.25	2.27	5.87	0.51	11.2
1F	0	3388	9895	-501	-520	-925	-9699	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.96	0.25	2.27	5.87	0.51	11.2
1G	0	3388	9895	-501	-520	-925	-9699	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.96	0.25	2.27	5.87	0.51	11.2
1H	0	3388	9895	-501	-520	-925	-9699	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.96	0.25	2.27	5.87	0.51	11.2
1I	0	3388	9895	-501	-520	-925	-9699	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.96	0.25	2.27	5.87	0.51	11.2
1J	0	3388	9895	-501	-520	-925	-9699	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.96	0.25	2.27	5.87	0.51	11.2
1K	0	3388	9895	-501	-520	-925	-9699	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.96	0.25	2.27	5.87	0.51	11.2
1L	0	3388	9895	-501	-520	-925	-9699	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.96	0.25	2.27	5.87	0.51	11.2
1M	0	3388	9895	-501	-520	-925	-9699	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.96	0.25	2.27	5.87	0.51	11.2
1N	0	3388	9895	-501	-520	-925	-9699	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.96	0.25	2.27	5.87	0.51	11.2
1O	0	3388	9895	-501	-520	-925	-9699	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.96	0.25	2.27	5.87	0.51	11.2
1P	0	3388	9895	-501	-520	-925	-9699	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.96	0.25	2.27	5.87	0.51	11.2
2	0	5443	15520	-668	-810	-1223	-15590	4.62	6.16	6.16	10.78	2	0.89	0.38	3.55	9.21	0.80	9.3
apost= 1.54 aant= 3.08 ainf= 3.08 asup= 7.70 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	35	3388	9003	-501	-520	-748	-6355	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.86	0.23	2.12	5.34	0.51	11.2
1B	35	3388	9003	-501	-520	-748	-6355	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.86	0.23	2.12	5.34	0.51	11.2
1C	35	3388	9003	-501	-520	-748	-6355	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.86	0.23	2.12	5.34	0.51	11.2
1D	35	3388	9003	-501	-520	-748	-6355	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.86	0.23	2.12	5.34	0.51	11.2
1E	35	3388	9003	-501	-520	-748	-6355	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.86	0.23	2.12	5.34	0.51	11.2
1F	35	3388	9003	-501	-520	-748	-6355	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.86</					

Verifica della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi nuove 1°P a SLU e SLV

1E	319	3388	1866	-501	-520	670	9031	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.89	0.09	0.93	0.00	0.00	19.1
1F	319	3388	1866	-501	-520	670	9031	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.89	0.09	0.93	0.00	0.00	19.1
1G	319	3388	1866	-501	-520	670	9031	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.89	0.09	0.93	0.00	0.00	19.1
1H	319	3388	1866	-501	-520	670	9031	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.89	0.09	0.93	0.00	0.00	19.1
1I	319	3388	1866	-501	-520	670	9031	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.89	0.09	0.93	0.00	0.00	19.1
1J	319	3388	1866	-501	-520	670	9031	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.89	0.09	0.93	0.00	0.00	19.1
1K	319	3388	1866	-501	-520	670	9031	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.89	0.09	0.93	0.00	0.00	19.1
1L	319	3388	1866	-501	-520	670	9031	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.89	0.09	0.93	0.00	0.00	19.1
1M	319	3388	1866	-501	-520	670	9031	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.89	0.09	0.93	0.00	0.00	19.1
1N	319	3388	1866	-501	-520	670	9031	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.89	0.09	0.93	0.00	0.00	19.1
1O	319	3388	1866	-501	-520	670	9031	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.89	0.09	0.93	0.00	0.00	19.1
1P	319	3388	1866	-501	-520	670	9031	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.89	0.09	0.93	0.00	0.00	19.1
2	319	5443	3076	-668	-810	904	14036	6.16	4.62	9.24	3.08	2	0.94	0.15	1.42	1.83	0.80	19.1

apost= 3.08 aant= 1.54 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	354	3388	974	-501	-520	847	9534	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.94	0.07	0.80	0.00	0.00	19.1
1B	354	3388	974	-501	-520	847	9534	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.94	0.07	0.80	0.00	0.00	19.1
1C	354	3388	974	-501	-520	847	9534	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.94	0.07	0.80	0.00	0.00	19.1
1D	354	3388	974	-501	-520	847	9534	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.94	0.07	0.80	0.00	0.00	19.1
1E	354	3388	974	-501	-520	847	9534	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.94	0.07	0.80	0.00	0.00	19.1
1F	354	3388	974	-501	-520	847	9534	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.94	0.07	0.80	0.00	0.00	19.1
1G	354	3388	974	-501	-520	847	9534	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.94	0.07	0.80	0.00	0.00	19.1
1H	354	3388	974	-501	-520	847	9534	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.94	0.07	0.80	0.00	0.00	19.1
1I	354	3388	974	-501	-520	847	9534	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.94	0.07	0.80	0.00	0.00	19.1
1J	354	3388	974	-501	-520	847	9534	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.94	0.07	0.80	0.00	0.00	19.1
1K	354	3388	974	-501	-520	847	9534	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.94	0.07	0.80	0.00	0.00	19.1
1L	354	3388	974	-501	-520	847	9534	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.94	0.07	0.80	0.00	0.00	19.1
1M	354	3388	974	-501	-520	847	9534	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.94	0.07	0.80	0.00	0.00	19.1
1N	354	3388	974	-501	-520	847	9534	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.94	0.07	0.80	0.00	0.00	19.1
1O	354	3388	974	-501	-520	847	9534	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.94	0.07	0.80	0.00	0.00	19.1
1P	354	3388	974	-501	-520	847	9534	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.94	0.07	0.80	0.00	0.00	19.1
2	354	5443	1693	-668	-810	1140	14880	6.16	4.62	9.24	3.08	2	0.99	0.12	1.25	1.00	0.80	19.1

apost= 3.08 aant= 1.54 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 26 NI 10254 NF 10204 SEZ. Rp B= 35.0 H= 50.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 4.3750 14.3895 8.1090 26.8735 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	3602	-1932	64	113	155	9556	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.95	0.05	0.42	0.00	0.00	19.1
1B	0	3602	-1932	64	113	155	9556	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.95	0.05	0.42	0.00	0.00	19.1
1C	0	3602	-1932	64	113	155	9556	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.95	0.05	0.42	0.00	0.00	19.1
1D	0	3602	-1932	64	113	155	9556	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.95	0.05	0.42	0.00	0.00	19.1
1E	0	3602	-1932	64	113	155	9556	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.95	0.05	0.42	0.00	0.00	19.1
1F	0	3602	-1932	64	113	155	9556	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.95	0.05	0.42	0.00	0.00	19.1
1G	0	3602	-1932	64	113	155	9556	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.95	0.05	0.42	0.00	0.00	19.1
1H	0	3602	-1932	64	113	155	9556	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.95	0.05	0.42	0.00	0.00	19.1
1I	0	3602	-1932	64	113	155	9556	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.95	0.05	0.42	0.00	0.00	19.1
1J	0	3602	-1932	64	113	155	9556	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.95	0.05	0.42	0.00	0.00	19.1
1K	0	3602	-1932	64	113	155	9556	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.95	0.05	0.42	0.00	0.00	19.1
1L	0	3602	-1932	64	113	155	9556	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.95	0.05	0.42	0.00	0.00	19.1
1M	0	3602	-1932	64	113	155	9556	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.95	0.05	0.42	0.00	0.00	19.1
1N	0	3602	-1932	64	113	155	9556	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.95	0.05	0.42	0.00	0.00	19.1
1O	0	3602	-1932	64	113	155	9556	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.95	0.05	0.42	0.00	0.00	19.1
1P	0	3602	-1932	64	113	155	9556	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.95	0.05	0.42	0.00	0.00	19.1
2	0	5795	-2828	87	197	201	14890	6.16	3.08	9.24	3.08	2	1.00	0.08	0.61	0.00	0.00	19.1

apost= 3.08 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	35	3602	-2761	64	113	132	8733	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.07	0.54	0.00	0.00	19.1
1B	35	3602	-2761	64	113	132	8733	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.07	0.54	0.00	0.00	19.1
1C	35	3602	-2761	64	113	132	8733	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.07	0.54	0.00	0.00	19.1
1D	35	3602	-2761	64	113	132	8733	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.07	0.54	0.00	0.00	19.1
1E	35	3602	-2761	64	113	132	8733	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.07	0.54	0.00	0.00	19.1
1F	35	3602	-2761	64	113	132	8733	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.07	0.54	0.00	0.00	19.1
1G	35	3602	-2761	64	113	132	8733	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.07	0.54	0.00	0.00	19.1
1H	35	3602	-2761	64	113	132	8733	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.07	0.54	0.00	0.00	19.1
1I	35	3602	-2761	64	113	132	8733	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.07	0.54	0.00	0.00	19.1
1J	35	3602	-2761	64	113	132	8733	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.07	0.54	0.00	0.00	19.1
1K	35	3602	-2761	64	113	132	8733	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.07	0.54	0.00	0.00	19.1
1L	35	3602	-2761	64	113	132	8733	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.07	0.54	0.00	0.00	19.1
1M	35	3602	-2761	64	113	132	8733	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.07	0.54	0.00	0.00	19.1
1N	35	3602	-2761	64	113	132	8733	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.07	0.54	0.00	0.00	19.1
1O	35	3602	-2761	64	113	132	8733	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.07	0.54	0.00	0.00	19.1
1P	35	3602	-2761	64	113	132	8733	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.07	0.54	0.00	0.00	19.1
2	35	5795	-4110	87	197	171	13674	6.16	3.08	9.24	3.08	2	0.92	0.10	0.77	0.00	0.00	19.1

apost= 3.08 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	70	3602	-3590	64	113	110	7619	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.77	0.08	0.66	0.00	0.00	19.1
1B	70	3602	-3590	64	113	110	7619	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.77	0.08	0.66	0.00	0.00	19.1
1C	70	3602	-3590	64	113	110	7619	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.77	0.08	0.66	0.00	0.00	19.1
1D	70	3602	-3590	64	113	110	7619	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.77	0.08	0.66	0.00	0.00	19.1
1E	70	3602	-3590	64	113	110	7619	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.77	0.08	0.66	0.00	0.00	19.1
1F	70	3602	-3590	64	113	110	7619	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.77	0.08	0.66	0.00	0.00	19.1

Verifica della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi nuove 1°P a SLU e SLV

1B	245	3602	-7734	64	113	-3	-2308	3.08	3.08	3.08	6.16	2	0.56	0.16	1.40	4.59	0.11	19.1
1C	245	3602	-7734	64	113	-3	-2308	3.08	3.08	3.08	6.16	2	0.56	0.16	1.40	4.59	0.11	19.1
1D	245	3602	-7734	64	113	-3	-2308	3.08	3.08	3.08	6.16	2	0.56	0.16	1.40	4.59	0.11	19.1
1E	245	3602	-7734	64	113	-3	-2308	3.08	3.08	3.08	6.16	2	0.56	0.16	1.40	4.59	0.11	19.1
1F	245	3602	-7734	64	113	-3	-2308	3.08	3.08	3.08	6.16	2	0.56	0.16	1.40	4.59	0.11	19.1
1G	245	3602	-7734	64	113	-3	-2308	3.08	3.08	3.08	6.16	2	0.56	0.16	1.40	4.59	0.11	19.1
1H	245	3602	-7734	64	113	-3	-2308	3.08	3.08	3.08	6.16	2	0.56	0.16	1.40	4.59	0.11	19.1
1I	245	3602	-7734	64	113	-3	-2308	3.08	3.08	3.08	6.16	2	0.56	0.16	1.40	4.59	0.11	19.1
1J	245	3602	-7734	64	113	-3	-2308	3.08	3.08	3.08	6.16	2	0.56	0.16	1.40	4.59	0.11	19.1
1K	245	3602	-7734	64	113	-3	-2308	3.08	3.08	3.08	6.16	2	0.56	0.16	1.40	4.59	0.11	19.1
1L	245	3602	-7734	64	113	-3	-2308	3.08	3.08	3.08	6.16	2	0.56	0.16	1.40	4.59	0.11	19.1
1M	245	3602	-7734	64	113	-3	-2308	3.08	3.08	3.08	6.16	2	0.56	0.16	1.40	4.59	0.11	19.1
1N	245	3602	-7734	64	113	-3	-2308	3.08	3.08	3.08	6.16	2	0.56	0.16	1.40	4.59	0.11	19.1
1O	245	3602	-7734	64	113	-3	-2308	3.08	3.08	3.08	6.16	2	0.56	0.16	1.40	4.59	0.11	19.1
1P	245	3602	-7734	64	113	-3	-2308	3.08	3.08	3.08	6.16	2	0.56	0.16	1.40	4.59	0.11	19.1
2	245	5795	-11803	87	197	-11	-3063	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.79	0.25	2.17	7.01	0.19	13.6

apost= -- aant= 3.08 ainf= -- asup= 3.08 staffe= 2 d 8 / 13.6 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	281	3602	-8562	64	113	-26	-5164	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.72	0.18	1.53	5.08	0.11	18.9
1B	281	3602	-8562	64	113	-26	-5164	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.72	0.18	1.53	5.08	0.11	18.9
1C	281	3602	-8562	64	113	-26	-5164	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.72	0.18	1.53	5.08	0.11	18.9
1D	281	3602	-8562	64	113	-26	-5164	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.72	0.18	1.53	5.08	0.11	18.9
1E	281	3602	-8562	64	113	-26	-5164	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.72	0.18	1.53	5.08	0.11	18.9
1F	281	3602	-8562	64	113	-26	-5164	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.72	0.18	1.53	5.08	0.11	18.9
1G	281	3602	-8562	64	113	-26	-5164	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.72	0.18	1.53	5.08	0.11	18.9
1H	281	3602	-8562	64	113	-26	-5164	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.72	0.18	1.53	5.08	0.11	18.9
1I	281	3602	-8562	64	113	-26	-5164	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.72	0.18	1.53	5.08	0.11	18.9
1J	281	3602	-8562	64	113	-26	-5164	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.72	0.18	1.53	5.08	0.11	18.9
1K	281	3602	-8562	64	113	-26	-5164	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.72	0.18	1.53	5.08	0.11	18.9
1L	281	3602	-8562	64	113	-26	-5164	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.72	0.18	1.53	5.08	0.11	18.9
1M	281	3602	-8562	64	113	-26	-5164	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.72	0.18	1.53	5.08	0.11	18.9
1N	281	3602	-8562	64	113	-26	-5164	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.72	0.18	1.53	5.08	0.11	18.9
1O	281	3602	-8562	64	113	-26	-5164	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.72	0.18	1.53	5.08	0.11	18.9
1P	281	3602	-8562	64	113	-26	-5164	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.72	0.18	1.53	5.08	0.11	18.9
2	281	5795	-13086	87	197	-41	-7426	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.80	0.27	2.38	7.77	0.19	12.3

apost= -- aant= 3.08 ainf= -- asup= 3.08 staffe= 2 d 8 / 12.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	316	3602	-9391	64	113	-48	-8312	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.83	0.19	1.67	5.57	0.11	11.2
1B	316	3602	-9391	64	113	-48	-8312	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.83	0.19	1.67	5.57	0.11	11.2
1C	316	3602	-9391	64	113	-48	-8312	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.83	0.19	1.67	5.57	0.11	11.2
1D	316	3602	-9391	64	113	-48	-8312	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.83	0.19	1.67	5.57	0.11	11.2
1E	316	3602	-9391	64	113	-48	-8312	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.83	0.19	1.67	5.57	0.11	11.2
1F	316	3602	-9391	64	113	-48	-8312	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.83	0.19	1.67	5.57	0.11	11.2
1G	316	3602	-9391	64	113	-48	-8312	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.83	0.19	1.67	5.57	0.11	11.2
1H	316	3602	-9391	64	113	-48	-8312	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.83	0.19	1.67	5.57	0.11	11.2
1I	316	3602	-9391	64	113	-48	-8312	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.83	0.19	1.67	5.57	0.11	11.2
1J	316	3602	-9391	64	113	-48	-8312	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.83	0.19	1.67	5.57	0.11	11.2
1K	316	3602	-9391	64	113	-48	-8312	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.83	0.19	1.67	5.57	0.11	11.2
1L	316	3602	-9391	64	113	-48	-8312	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.83	0.19	1.67	5.57	0.11	11.2
1M	316	3602	-9391	64	113	-48	-8312	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.83	0.19	1.67	5.57	0.11	11.2
1N	316	3602	-9391	64	113	-48	-8312	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.83	0.19	1.67	5.57	0.11	11.2
1O	316	3602	-9391	64	113	-48	-8312	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.83	0.19	1.67	5.57	0.11	11.2
1P	316	3602	-9391	64	113	-48	-8312	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.83	0.19	1.67	5.57	0.11	11.2
2	316	5795	-14368	87	197	-72	-12238	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.99	0.30	2.58	8.53	0.19	11.2

apost= -- aant= 3.08 ainf= 1.54 asup= 4.62 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	351	3602	-10220	64	113	-71	-11750	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.92	0.21	1.80	6.07	0.11	11.2
1B	351	3602	-10220	64	113	-71	-11750	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.92	0.21	1.80	6.07	0.11	11.2
1C	351	3602	-10220	64	113	-71	-11750	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.92	0.21	1.80	6.07	0.11	11.2
1D	351	3602	-10220	64	113	-71	-11750	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.92	0.21	1.80	6.07	0.11	11.2
1E	351	3602	-10220	64	113	-71	-11750	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.92	0.21	1.80	6.07	0.11	11.2
1F	351	3602	-10220	64	113	-71	-11750	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.92	0.21	1.80	6.07	0.11	11.2
1G	351	3602	-10220	64	113	-71	-11750	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.92	0.21	1.80	6.07	0.11	11.2
1H	351	3602	-10220	64	113	-71	-11750	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.92	0.21	1.80	6.07	0.11	11.2
1I	351	3602	-10220	64	113	-71	-11750	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.92	0.21	1.80	6.07	0.11	11.2
1J	351	3602	-10220	64	113	-71	-11750	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.92	0.21	1.80	6.07	0.11	11.2
1K	351	3602	-10220	64	113	-71	-11750	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.92	0.21	1.80	6.07	0.11	11.2
1L	351	3602	-10220	64	113	-71	-11750	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.92	0.21	1.80	6.07	0.11	11.2
1M	351	3602	-10220	64	113	-71	-11750	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.92	0.21	1.80	6.07	0.11	11.2
1N	351	3602	-10220	64	113	-71	-11750	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.92	0.21	1.80	6.07	0.11	11.2
1O	351	3602	-10220	64	113	-71	-11750	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.92	0.21	1.80	6.07	0.11	11.2
1P	351	3602	-10220	64	113	-71	-11750	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.92	0.21	1.80	6.07	0.11	11.2
2	351	5795	-15650	87	197	-102	-17500	3.08	6.16	6.16	10.78	2	1.00	0.32	2.79	9.29	0.19	10.4

apost= -- aant= 3.08 ainf= 3.08 asup= 7.70 staffe= 2 d 8 / 10.4 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 29 NI 10290 NF 10253 SEZ. Rp B= 50.0 H= 80.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 10.0000 15.8375 8.9250 34.7625 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq				Fx, M	Bielle	V, Mx	cmq/m		cm	
1A	0	3234	18020	-644	959	-1188	-10320	3.08	13.85	7.70	13.85	2	0.84	0.17	1.75	6.53	0.37	11.2
1B	0	3234	18020	-644	959	-1188	-10320	3.08	13.85	7.70	13.85	2	0.84	0.17	1.75	6.53	0.37	11.2
1C	0	3234	18020	-644	959	-1188	-10320	3.08	13.85	7.70	13.85	2	0.84	0.17	1.75	6.53	0.37	11.2

apost= 1.54 aant= 10.78 ainf= 10.78 asup= -- staffe= 2 d 8 / 11.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

apost= 1.54 aant= 10.78 ainf= 10.78 asup= -- staffe= 2 d 8 / 12.1 (e armatura base = 4 X 1.54)

apost= 10.78 aant= 1.54 ainf= 10.78 asup= -- staffe= 2 d 8 / 13.0 (e armatura base = 4 X 1.54)

apost= 10.78 aant= 1.54 ainf= 10.78 asup= -- staffe= 2 d 8 / 13.4 (e armatura base = 4 X 1.54)

apost= 10.78 aant= 1.54 ainf= 13.85 asup= -- staffe= 2 d 8 / 13.4 (e armatura base = 4 X 1.54)

Pag. 67

Verifica della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi nuove 1°P a SLU e SLV

1N	319	3234	8082	-644	959	863	31245	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.90	0.09	0.89	0.00	0.00	13.4
10	319	3234	8082	-644	959	863	31245	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.90	0.09	0.89	0.00	0.00	13.4
1P	319	3234	8082	-644	959	863	31245	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.90	0.09	0.89	0.00	0.00	13.4
2	319	5865	12963	-826	1558	1124	48164	13.85	4.62	18.47	3.08	2	0.94	0.15	1.32	4.70	0.60	13.4

apost= 10.78 aant= 1.54 ainf= 15.39 asup= -- staffe= 2 d 8 / 13.4 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	354	3234	6978	-644	959	1091	33910	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.97	0.08	0.82	0.00	0.00	13.4
1B	354	3234	6978	-644	959	1091	33910	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.97	0.08	0.82	0.00	0.00	13.4
1C	354	3234	6978	-644	959	1091	33910	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.97	0.08	0.82	0.00	0.00	13.4
1D	354	3234	6978	-644	959	1091	33910	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.97	0.08	0.82	0.00	0.00	13.4
1E	354	3234	6978	-644	959	1091	33910	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.97	0.08	0.82	0.00	0.00	13.4
1F	354	3234	6978	-644	959	1091	33910	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.97	0.08	0.82	0.00	0.00	13.4
1G	354	3234	6978	-644	959	1091	33910	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.97	0.08	0.82	0.00	0.00	13.4
1H	354	3234	6978	-644	959	1091	33910	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.97	0.08	0.82	0.00	0.00	13.4
1I	354	3234	6978	-644	959	1091	33910	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.97	0.08	0.82	0.00	0.00	13.4
1J	354	3234	6978	-644	959	1091	33910	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.97	0.08	0.82	0.00	0.00	13.4
1K	354	3234	6978	-644	959	1091	33910	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.97	0.08	0.82	0.00	0.00	13.4
1L	354	3234	6978	-644	959	1091	33910	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.97	0.08	0.82	0.00	0.00	13.4
1M	354	3234	6978	-644	959	1091	33910	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.97	0.08	0.82	0.00	0.00	13.4
1N	354	3234	6978	-644	959	1091	33910	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.97	0.08	0.82	0.00	0.00	13.4
10	354	3234	6978	-644	959	1091	33910	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.97	0.08	0.82	0.00	0.00	13.4
1P	354	3234	6978	-644	959	1091	33910	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.97	0.08	0.82	0.00	0.00	13.4
2	354	5865	11300	-826	1558	1416	52460	13.85	4.62	20.01	3.08	2	0.95	0.14	1.20	4.09	0.60	13.4

apost= 10.78 aant= 1.54 ainf= 16.93 asup= -- staffe= 2 d 8 / 13.4 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 30 NI 10253 NF 10203 SEZ. Rp B= 50.0 H= 80.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 10.0000 15.8375 8.9250 34.7625 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	--																	
	cm		kg			kg*m			cmq				Fx, M	Bielle	V, Mx	cmq/m	cm	
1A	0	3449	-10840	261	-341	982	33360	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.96	0.10	0.88	0.00	0.00	13.4
1B	0	3449	-10840	261	-341	982	33360	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.96	0.10	0.88	0.00	0.00	13.4
1C	0	3449	-10840	261	-341	982	33360	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.96	0.10	0.88	0.00	0.00	13.4
1D	0	3449	-10840	261	-341	982	33360	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.96	0.10	0.88	0.00	0.00	13.4
1E	0	3449	-10840	261	-341	982	33360	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.96	0.10	0.88	0.00	0.00	13.4
1F	0	3449	-10840	261	-341	982	33360	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.96	0.10	0.88	0.00	0.00	13.4
1G	0	3449	-10840	261	-341	982	33360	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.96	0.10	0.88	0.00	0.00	13.4
1H	0	3449	-10840	261	-341	982	33360	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.96	0.10	0.88	0.00	0.00	13.4
1I	0	3449	-10840	261	-341	982	33360	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.96	0.10	0.88	0.00	0.00	13.4
1J	0	3449	-10840	261	-341	982	33360	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.96	0.10	0.88	0.00	0.00	13.4
1K	0	3449	-10840	261	-341	982	33360	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.96	0.10	0.88	0.00	0.00	13.4
1L	0	3449	-10840	261	-341	982	33360	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.96	0.10	0.88	0.00	0.00	13.4
1M	0	3449	-10840	261	-341	982	33360	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.96	0.10	0.88	0.00	0.00	13.4
1N	0	3449	-10840	261	-341	982	33360	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.96	0.10	0.88	0.00	0.00	13.4
10	0	3449	-10840	261	-341	982	33360	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.96	0.10	0.88	0.00	0.00	13.4
1P	0	3449	-10840	261	-341	982	33360	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.96	0.10	0.88	0.00	0.00	13.4
2	0	6162	-16370	404	-532	1393	51580	13.85	3.08	20.01	3.08	2	0.93	0.15	1.17	5.93	0.21	13.4

apost= 10.78 aant= -- ainf= 16.93 asup= -- staffe= 2 d 8 / 13.4 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	35	3449	-11933	261	-341	890	29369	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.97	0.11	1.00	0.00	0.00	13.4
1B	35	3449	-11933	261	-341	890	29369	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.97	0.11	1.00	0.00	0.00	13.4
1C	35	3449	-11933	261	-341	890	29369	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.97	0.11	1.00	0.00	0.00	13.4
1D	35	3449	-11933	261	-341	890	29369	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.97	0.11	1.00	0.00	0.00	13.4
1E	35	3449	-11933	261	-341	890	29369	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.97	0.11	1.00	0.00	0.00	13.4
1F	35	3449	-11933	261	-341	890	29369	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.97	0.11	1.00	0.00	0.00	13.4
1G	35	3449	-11933	261	-341	890	29369	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.97	0.11	1.00	0.00	0.00	13.4
1H	35	3449	-11933	261	-341	890	29369	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.97	0.11	1.00	0.00	0.00	13.4
1I	35	3449	-11933	261	-341	890	29369	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.97	0.11	1.00	0.00	0.00	13.4
1J	35	3449	-11933	261	-341	890	29369	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.97	0.11	1.00	0.00	0.00	13.4
1K	35	3449	-11933	261	-341	890	29369	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.97	0.11	1.00	0.00	0.00	13.4
1L	35	3449	-11933	261	-341	890	29369	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.97	0.11	1.00	0.00	0.00	13.4
1M	35	3449	-11933	261	-341	890	29369	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.97	0.11	1.00	0.00	0.00	13.4
1N	35	3449	-11933	261	-341	890	29369	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.97	0.11	1.00	0.00	0.00	13.4
10	35	3449	-11933	261	-341	890	29369	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.97	0.11	1.00	0.00	0.00	13.4
1P	35	3449	-11933	261	-341	890	29369	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.97	0.11	1.00	0.00	0.00	13.4
2	35	6162	-18017	404	-532	1251	45552	13.85	3.08	16.93	3.08	2	0.97	0.16	1.33	6.53	0.21	13.4

apost= 10.78 aant= -- ainf= 13.85 asup= -- staffe= 2 d 8 / 13.4 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	70	3449	-13026	261	-341	798	24994	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.96	0.12	1.13	4.72	0.13	13.4
1B	70	3449	-13026	261	-341	798	24994	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.96	0.12	1.13	4.72	0.13	13.4
1C	70	3449	-13026	261	-341	798	24994	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.96	0.12	1.13	4.72	0.13	13.4
1D	70	3449	-13026	261	-341	798	24994	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.96	0.12	1.13	4.72	0.13	13.4
1E	70	3449	-13026	261	-341	798	24994	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.96	0.12	1.13	4.72	0.13	13.4
1F	70	3449	-13026	261	-341	798	24994	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.96	0.12	1.13	4.72	0.13	13.4
1G	70	3449	-13026	261	-341	798	24994	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.96	0.12	1.13	4.72	0.13	13.4
1H	70	3449	-13026	261	-341	798	24994	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.96	0.12	1.13	4.72	0.13	13.4
1I	70	3449	-13026	261	-341	798	24994	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.96	0.12	1.13	4.72	0.13	13.4
1J	70	3449	-13026	261	-341	798	24994	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.96	0.12	1.13	4.72	0.13	13.4
1K	70	3449	-13026	261	-341	798	24994	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.96	0.12	1.13	4.72	0.13	13.4
1L	70	3449	-13026	261	-341	798	24994	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.96	0.12	1.13	4.72	0.13	13.4
1M	70	3449	-13026	261	-341	798	24994	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.96	0.12	1.13	4.72	0.13	13.4
1N	70	3449	-13026	261	-341	798	24994	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.96	0.12	1.13	4.72	0.13	13.4
1O	70	3449	-13026	261	-341	798	24994	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.96	0.12	1.13	4.72	0.13	13.4

Verifica della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi nuove 1°P a SLU e SLV

1K	245	3449	-18491	261	-341	340	-2632	13.85	3.08	3.08	13.85	2	0.43	0.16	1.58	6.70	0.13	13.4
1L	245	3449	-18491	261	-341	340	-2632	13.85	3.08	3.08	13.85	2	0.43	0.16	1.58	6.70	0.13	13.4
1M	245	3449	-18491	261	-341	340	-2632	13.85	3.08	3.08	13.85	2	0.43	0.16	1.58	6.70	0.13	13.4
1N	245	3449	-18491	261	-341	340	-2632	13.85	3.08	3.08	13.85	2	0.43	0.16	1.58	6.70	0.13	13.4
1O	245	3449	-18491	261	-341	340	-2632	13.85	3.08	3.08	13.85	2	0.43	0.16	1.58	6.70	0.13	13.4
1P	245	3449	-18491	261	-341	340	-2632	13.85	3.08	3.08	13.85	2	0.43	0.16	1.58	6.70	0.13	13.4
2	245	6162	-27899	404	-532	402	-2744	13.85	3.08	3.08	13.85	2	0.55	0.24	2.39	10.11	0.21	9.6

apost= 10.78 aant= -- ainf= -- asup= 10.78 staffe= 2 d 8 / 9.6 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	281	3449	-19584	261	-341	249	-9308	13.85	3.08	7.70	13.85	2	0.77	0.17	1.67	7.10	0.13	11.2
1B	281	3449	-19584	261	-341	249	-9308	13.85	3.08	7.70	13.85	2	0.77	0.17	1.67	7.10	0.13	11.2
1C	281	3449	-19584	261	-341	249	-9308	13.85	3.08	7.70	13.85	2	0.77	0.17	1.67	7.10	0.13	11.2
1D	281	3449	-19584	261	-341	249	-9308	13.85	3.08	7.70	13.85	2	0.77	0.17	1.67	7.10	0.13	11.2
1E	281	3449	-19584	261	-341	249	-9308	13.85	3.08	7.70	13.85	2	0.77	0.17	1.67	7.10	0.13	11.2
1F	281	3449	-19584	261	-341	249	-9308	13.85	3.08	7.70	13.85	2	0.77	0.17	1.67	7.10	0.13	11.2
1G	281	3449	-19584	261	-341	249	-9308	13.85	3.08	7.70	13.85	2	0.77	0.17	1.67	7.10	0.13	11.2
1H	281	3449	-19584	261	-341	249	-9308	13.85	3.08	7.70	13.85	2	0.77	0.17	1.67	7.10	0.13	11.2
1I	281	3449	-19584	261	-341	249	-9308	13.85	3.08	7.70	13.85	2	0.77	0.17	1.67	7.10	0.13	11.2
1J	281	3449	-19584	261	-341	249	-9308	13.85	3.08	7.70	13.85	2	0.77	0.17	1.67	7.10	0.13	11.2
1K	281	3449	-19584	261	-341	249	-9308	13.85	3.08	7.70	13.85	2	0.77	0.17	1.67	7.10	0.13	11.2
1L	281	3449	-19584	261	-341	249	-9308	13.85	3.08	7.70	13.85	2	0.77	0.17	1.67	7.10	0.13	11.2
1M	281	3449	-19584	261	-341	249	-9308	13.85	3.08	7.70	13.85	2	0.77	0.17	1.67	7.10	0.13	11.2
1N	281	3449	-19584	261	-341	249	-9308	13.85	3.08	7.70	13.85	2	0.77	0.17	1.67	7.10	0.13	11.2
1O	281	3449	-19584	261	-341	249	-9308	13.85	3.08	7.70	13.85	2	0.77	0.17	1.67	7.10	0.13	11.2
1P	281	3449	-19584	261	-341	249	-9308	13.85	3.08	7.70	13.85	2	0.77	0.17	1.67	7.10	0.13	11.2
2	281	6162	-29546	404	-532	261	-12815	13.85	3.08	7.70	13.85	2	0.83	0.26	2.52	10.71	0.21	9.0

apost= 10.78 aant= -- ainf= 4.62 asup= 10.78 staffe= 2 d 8 / 9.0 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	316	3449	-20677	261	-341	157	-16367	13.85	3.08	7.70	13.85	2	0.96	0.18	1.76	7.49	0.13	11.2
1B	316	3449	-20677	261	-341	157	-16367	13.85	3.08	7.70	13.85	2	0.96	0.18	1.76	7.49	0.13	11.2
1C	316	3449	-20677	261	-341	157	-16367	13.85	3.08	7.70	13.85	2	0.96	0.18	1.76	7.49	0.13	11.2
1D	316	3449	-20677	261	-341	157	-16367	13.85	3.08	7.70	13.85	2	0.96	0.18	1.76	7.49	0.13	11.2
1E	316	3449	-20677	261	-341	157	-16367	13.85	3.08	7.70	13.85	2	0.96	0.18	1.76	7.49	0.13	11.2
1F	316	3449	-20677	261	-341	157	-16367	13.85	3.08	7.70	13.85	2	0.96	0.18	1.76	7.49	0.13	11.2
1G	316	3449	-20677	261	-341	157	-16367	13.85	3.08	7.70	13.85	2	0.96	0.18	1.76	7.49	0.13	11.2
1H	316	3449	-20677	261	-341	157	-16367	13.85	3.08	7.70	13.85	2	0.96	0.18	1.76	7.49	0.13	11.2
1I	316	3449	-20677	261	-341	157	-16367	13.85	3.08	7.70	13.85	2	0.96	0.18	1.76	7.49	0.13	11.2
1J	316	3449	-20677	261	-341	157	-16367	13.85	3.08	7.70	13.85	2	0.96	0.18	1.76	7.49	0.13	11.2
1K	316	3449	-20677	261	-341	157	-16367	13.85	3.08	7.70	13.85	2	0.96	0.18	1.76	7.49	0.13	11.2
1L	316	3449	-20677	261	-341	157	-16367	13.85	3.08	7.70	13.85	2	0.96	0.18	1.76	7.49	0.13	11.2
1M	316	3449	-20677	261	-341	157	-16367	13.85	3.08	7.70	13.85	2	0.96	0.18	1.76	7.49	0.13	11.2
1N	316	3449	-20677	261	-341	157	-16367	13.85	3.08	7.70	13.85	2	0.96	0.18	1.76	7.49	0.13	11.2
1O	316	3449	-20677	261	-341	157	-16367	13.85	3.08	7.70	13.85	2	0.96	0.18	1.76	7.49	0.13	11.2
1P	316	3449	-20677	261	-341	157	-16367	13.85	3.08	7.70	13.85	2	0.96	0.18	1.76	7.49	0.13	11.2
2	316	6162	-31193	404	-532	119	-23464	13.85	3.08	7.70	13.85	2	0.94	0.27	2.66	11.30	0.21	8.6

apost= 10.78 aant= -- ainf= 4.62 asup= 10.78 staffe= 2 d 8 / 8.6 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	351	3449	-21770	261	-341	65	-23810	13.85	3.08	7.70	13.85	2	0.92	0.19	1.84	7.89	0.13	11.2
1B	351	3449	-21770	261	-341	65	-23810	13.85	3.08	7.70	13.85	2	0.92	0.19	1.84	7.89	0.13	11.2
1C	351	3449	-21770	261	-341	65	-23810	13.85	3.08	7.70	13.85	2	0.92	0.19	1.84	7.89	0.13	11.2
1D	351	3449	-21770	261	-341	65	-23810	13.85	3.08	7.70	13.85	2	0.92	0.19	1.84	7.89	0.13	11.2
1E	351	3449	-21770	261	-341	65	-23810	13.85	3.08	7.70	13.85	2	0.92	0.19	1.84	7.89	0.13	11.2
1F	351	3449	-21770	261	-341	65	-23810	13.85	3.08	7.70	13.85	2	0.92	0.19	1.84	7.89	0.13	11.2
1G	351	3449	-21770	261	-341	65	-23810	13.85	3.08	7.70	13.85	2	0.92	0.19	1.84	7.89	0.13	11.2
1H	351	3449	-21770	261	-341	65	-23810	13.85	3.08	7.70	13.85	2	0.92	0.19	1.84	7.89	0.13	11.2
1I	351	3449	-21770	261	-341	65	-23810	13.85	3.08	7.70	13.85	2	0.92	0.19	1.84	7.89	0.13	11.2
1J	351	3449	-21770	261	-341	65	-23810	13.85	3.08	7.70	13.85	2	0.92	0.19	1.84	7.89	0.13	11.2
1K	351	3449	-21770	261	-341	65	-23810	13.85	3.08	7.70	13.85	2	0.92	0.19	1.84	7.89	0.13	11.2
1L	351	3449	-21770	261	-341	65	-23810	13.85	3.08	7.70	13.85	2	0.92	0.19	1.84	7.89	0.13	11.2
1M	351	3449	-21770	261	-341	65	-23810	13.85	3.08	7.70	13.85	2	0.92	0.19	1.84	7.89	0.13	11.2
1N	351	3449	-21770	261	-341	65	-23810	13.85	3.08	7.70	13.85	2	0.92	0.19	1.84	7.89	0.13	11.2
1O	351	3449	-21770	261	-341	65	-23810	13.85	3.08	7.70	13.85	2	0.92	0.19	1.84	7.89	0.13	11.2
1P	351	3449	-21770	261	-341	65	-23810	13.85	3.08	7.70	13.85	2	0.92	0.19	1.84	7.89	0.13	11.2
2	351	6162	-32840	404	-532	-22	-34690	3.08	13.85	9.24	13.85	2	0.91	0.28	2.79	11.90	0.21	8.2

apost= 10.78 aant= 10.78 ainf= 6.16 asup= 10.78 staffe= 2 d 8 / 8.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 31 NI 10350 NF 11156 SEZ. Rp B= 35.0 H= 55.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 4.8125 21.7200 12.2400 38.7725 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	--																	
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	3287	12220	21	64	99	-9476	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.85	0.22	1.92	6.56	0.06	11.2
1B	0	3287	12220	21	64	99	-9476	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.85	0.22	1.92	6.56	0.06	11.2
1C	0	3287	12220	21	64	99	-9476	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.85	0.22	1.92	6.56	0.06	11.2
1D	0	3287	12220	21	64	99	-9476	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.85	0.22	1.92	6.56	0.06	11.2
1E	0	3287	12220	21	64	99	-9476	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.85	0.22	1.92	6.56	0.06	11.2
1F	0	3287	12220	21	64	99	-9476	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.85	0.22	1.92	6.56	0.06	11.2
1G	0	3287	12220	21	64	99	-9476	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.85	0.22	1.92	6.56	0.06	11.2
1H	0	3287	12220	21	64	99	-9476	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.85	0.22	1.92	6.56	0.06	11.2
1I	0	3287	12220	21	64	99	-9476	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.85	0.22	1.92	6.56	0.06	11.2
1J	0	3287	12220	21	64	99	-9476	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.85	0.22	1.92	6.56	0.06	11.2
1K	0	3287	12220	21	64	99	-9476	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.85	0.22	1.92	6.56	0.06	11.2
1L	0	3287	12220	21	64	99	-9476	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.85	0.22	1.92	6.56	0.06	11.2

Verifica della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi nuove 1°P a SLU e SLV

1N	0	3287	12220	21	64	99	-9476	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.85	0.22	1.92	6.56	0.06	11.2
10	0	3287	12220	21	64	99	-9476	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.85	0.22	1.92	6.56	0.06	11.2
1P	0	3287	12220	21	64	99	-9476	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.85	0.22	1.92	6.56	0.06	11.2
2	0	4575	19060	34	93	161	-14830	6.16	3.08	6.16	9.24	2	0.88	0.34	2.98	10.23	0.08	9.7
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 9.7 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	74	3287	9727	21	64	83	-1400	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.36	0.17	1.54	5.22	0.06	18.9
1B	74	3287	9727	21	64	83	-1400	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.36	0.17	1.54	5.22	0.06	18.9
1C	74	3287	9727	21	64	83	-1400	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.36	0.17	1.54	5.22	0.06	18.9
1D	74	3287	9727	21	64	83	-1400	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.36	0.17	1.54	5.22	0.06	18.9
1E	74	3287	9727	21	64	83	-1400	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.36	0.17	1.54	5.22	0.06	18.9
1F	74	3287	9727	21	64	83	-1400	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.36	0.17	1.54	5.22	0.06	18.9
1G	74	3287	9727	21	64	83	-1400	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.36	0.17	1.54	5.22	0.06	18.9
1H	74	3287	9727	21	64	83	-1400	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.36	0.17	1.54	5.22	0.06	18.9
1I	74	3287	9727	21	64	83	-1400	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.36	0.17	1.54	5.22	0.06	18.9
1J	74	3287	9727	21	64	83	-1400	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.36	0.17	1.54	5.22	0.06	18.9
1K	74	3287	9727	21	64	83	-1400	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.36	0.17	1.54	5.22	0.06	18.9
1L	74	3287	9727	21	64	83	-1400	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.36	0.17	1.54	5.22	0.06	18.9
1M	74	3287	9727	21	64	83	-1400	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.36	0.17	1.54	5.22	0.06	18.9
1N	74	3287	9727	21	64	83	-1400	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.36	0.17	1.54	5.22	0.06	18.9
10	74	3287	9727	21	64	83	-1400	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.36	0.17	1.54	5.22	0.06	18.9
1P	74	3287	9727	21	64	83	-1400	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.36	0.17	1.54	5.22	0.06	18.9
2	74	4575	15171	34	93	136	-2232	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.55	0.27	2.40	8.14	0.08	12.1
apost= 3.08 aant= -- ainf= -- asup= 3.08 staffe= 2 d 8 / 12.1 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	147	3287	7234	21	64	68	4842	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.92	0.13	1.16	3.88	0.06	19.1
1B	147	3287	7234	21	64	68	4842	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.92	0.13	1.16	3.88	0.06	19.1
1C	147	3287	7234	21	64	68	4842	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.92	0.13	1.16	3.88	0.06	19.1
1D	147	3287	7234	21	64	68	4842	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.92	0.13	1.16	3.88	0.06	19.1
1E	147	3287	7234	21	64	68	4842	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.92	0.13	1.16	3.88	0.06	19.1
1F	147	3287	7234	21	64	68	4842	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.92	0.13	1.16	3.88	0.06	19.1
1G	147	3287	7234	21	64	68	4842	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.92	0.13	1.16	3.88	0.06	19.1
1H	147	3287	7234	21	64	68	4842	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.92	0.13	1.16	3.88	0.06	19.1
1I	147	3287	7234	21	64	68	4842	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.92	0.13	1.16	3.88	0.06	19.1
1J	147	3287	7234	21	64	68	4842	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.92	0.13	1.16	3.88	0.06	19.1
1K	147	3287	7234	21	64	68	4842	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.92	0.13	1.16	3.88	0.06	19.1
1L	147	3287	7234	21	64	68	4842	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.92	0.13	1.16	3.88	0.06	19.1
1M	147	3287	7234	21	64	68	4842	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.92	0.13	1.16	3.88	0.06	19.1
1N	147	3287	7234	21	64	68	4842	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.92	0.13	1.16	3.88	0.06	19.1
10	147	3287	7234	21	64	68	4842	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.92	0.13	1.16	3.88	0.06	19.1
1P	147	3287	7234	21	64	68	4842	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.92	0.13	1.16	3.88	0.06	19.1
2	147	4575	11282	34	93	111	7503	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.94	0.20	1.81	6.05	0.08	16.2
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.2 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	221	3287	4741	21	64	53	9250	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.83	0.09	0.72	0.00	0.00	19.1
1B	221	3287	4741	21	64	53	9250	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.83	0.09	0.72	0.00	0.00	19.1
1C	221	3287	4741	21	64	53	9250	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.83	0.09	0.72	0.00	0.00	19.1
1D	221	3287	4741	21	64	53	9250	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.83	0.09	0.72	0.00	0.00	19.1
1E	221	3287	4741	21	64	53	9250	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.83	0.09	0.72	0.00	0.00	19.1
1F	221	3287	4741	21	64	53	9250	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.83	0.09	0.72	0.00	0.00	19.1
1G	221	3287	4741	21	64	53	9250	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.83	0.09	0.72	0.00	0.00	19.1
1H	221	3287	4741	21	64	53	9250	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.83	0.09	0.72	0.00	0.00	19.1
1I	221	3287	4741	21	64	53	9250	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.83	0.09	0.72	0.00	0.00	19.1
1J	221	3287	4741	21	64	53	9250	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.83	0.09	0.72	0.00	0.00	19.1
1K	221	3287	4741	21	64	53	9250	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.83	0.09	0.72	0.00	0.00	19.1
1L	221	3287	4741	21	64	53	9250	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.83	0.09	0.72	0.00	0.00	19.1
1M	221	3287	4741	21	64	53	9250	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.83	0.09	0.72	0.00	0.00	19.1
1N	221	3287	4741	21	64	53	9250	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.83	0.09	0.72	0.00	0.00	19.1
10	221	3287	4741	21	64	53	9250	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.83	0.09	0.72	0.00	0.00	19.1
1P	221	3287	4741	21	64	53	9250	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.83	0.09	0.72	0.00	0.00	19.1
2	221	4575	7393	34	93	87	14377	6.16	3.08	9.24	3.08	2	0.86	0.14	0.99	0.00	0.00	19.1
apost= 3.08 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	294	3287	2248	21	64	37	11823	6.16	3.08	7.70	3.08	2	0.84	0.04	0.36	0.00	0.00	19.1
1B	294	3287	2248	21	64	37	11823	6.16	3.08	7.70	3.08	2	0.84	0.04	0.36	0.00	0.00	19.1
1C	294	3287	2248	21	64	37	11823	6.16	3.08	7.70	3.08	2	0.84	0.04	0.36	0.00	0.00	19.1
1D	294	3287	2248	21	64	37	11823	6.16	3.08	7.70	3.08	2	0.84	0.04	0.36	0.00	0.00	19.1
1E	294	3287	2248	21	64	37	11823	6.16</										

Verifica della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi nuove 1°P a SLU e SLV

1C	736	3287	-12710	21	64	-54	-11260	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.99	0.23	1.99	6.82	0.06	11.2
1D	736	3287	-12710	21	64	-54	-11260	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.99	0.23	1.99	6.82	0.06	11.2
1E	736	3287	-12710	21	64	-54	-11260	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.99	0.23	1.99	6.82	0.06	11.2
1F	736	3287	-12710	21	64	-54	-11260	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.99	0.23	1.99	6.82	0.06	11.2
1G	736	3287	-12710	21	64	-54	-11260	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.99	0.23	1.99	6.82	0.06	11.2
1H	736	3287	-12710	21	64	-54	-11260	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.99	0.23	1.99	6.82	0.06	11.2
1I	736	3287	-12710	21	64	-54	-11260	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.99	0.23	1.99	6.82	0.06	11.2
1J	736	3287	-12710	21	64	-54	-11260	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.99	0.23	1.99	6.82	0.06	11.2
1K	736	3287	-12710	21	64	-54	-11260	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.99	0.23	1.99	6.82	0.06	11.2
1L	736	3287	-12710	21	64	-54	-11260	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.99	0.23	1.99	6.82	0.06	11.2
1M	736	3287	-12710	21	64	-54	-11260	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.99	0.23	1.99	6.82	0.06	11.2
1N	736	3287	-12710	21	64	-54	-11260	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.99	0.23	1.99	6.82	0.06	11.2
1O	736	3287	-12710	21	64	-54	-11260	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.99	0.23	1.99	6.82	0.06	11.2
1P	736	3287	-12710	21	64	-54	-11260	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.99	0.23	1.99	6.82	0.06	11.2
2	736	4575	-19830	34	93	-87	-17640	3.08	6.16	6.16	10.78	2	0.90	0.35	3.10	10.64	0.08	9.3

apost= -- aant= 3.08 ainf= 3.08 asup= 7.70 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 32 NI 10351 NF 11158 SEZ. Rp B= 35.0 H= 55.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 4.8125 21.7200 12.2400 38.7725 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m		cm
1A	0	5434	12300	75	-77	283	-9753	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.91	0.22	1.94	6.60	0.07	11.2
1B	0	5434	12300	75	-77	283	-9753	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.91	0.22	1.94	6.60	0.07	11.2
1C	0	5434	12300	75	-77	283	-9753	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.91	0.22	1.94	6.60	0.07	11.2
1D	0	5434	12300	75	-77	283	-9753	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.91	0.22	1.94	6.60	0.07	11.2
1E	0	5434	12300	75	-77	283	-9753	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.91	0.22	1.94	6.60	0.07	11.2
1F	0	5434	12300	75	-77	283	-9753	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.91	0.22	1.94	6.60	0.07	11.2
1G	0	5434	12300	75	-77	283	-9753	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.91	0.22	1.94	6.60	0.07	11.2
1H	0	5434	12300	75	-77	283	-9753	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.91	0.22	1.94	6.60	0.07	11.2
1I	0	5434	12300	75	-77	283	-9753	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.91	0.22	1.94	6.60	0.07	11.2
1J	0	5434	12300	75	-77	283	-9753	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.91	0.22	1.94	6.60	0.07	11.2
1K	0	5434	12300	75	-77	283	-9753	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.91	0.22	1.94	6.60	0.07	11.2
1L	0	5434	12300	75	-77	283	-9753	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.91	0.22	1.94	6.60	0.07	11.2
1M	0	5434	12300	75	-77	283	-9753	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.91	0.22	1.94	6.60	0.07	11.2
1N	0	5434	12300	75	-77	283	-9753	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.91	0.22	1.94	6.60	0.07	11.2
1O	0	5434	12300	75	-77	283	-9753	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.91	0.22	1.94	6.60	0.07	11.2
1P	0	5434	12300	75	-77	283	-9753	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.91	0.22	1.94	6.60	0.07	11.2
2	0	7652	19180	107	-116	398	-15240	6.16	3.08	6.16	9.24	2	0.95	0.34	3.03	10.29	0.10	9.6

apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 9.6 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	74	5434	9807	75	-77	228	-1620	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.49	0.18	1.57	5.26	0.07	18.6
1B	74	5434	9807	75	-77	228	-1620	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.49	0.18	1.57	5.26	0.07	18.6
1C	74	5434	9807	75	-77	228	-1620	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.49	0.18	1.57	5.26	0.07	18.6
1D	74	5434	9807	75	-77	228	-1620	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.49	0.18	1.57	5.26	0.07	18.6
1E	74	5434	9807	75	-77	228	-1620	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.49	0.18	1.57	5.26	0.07	18.6
1F	74	5434	9807	75	-77	228	-1620	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.49	0.18	1.57	5.26	0.07	18.6
1G	74	5434	9807	75	-77	228	-1620	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.49	0.18	1.57	5.26	0.07	18.6
1H	74	5434	9807	75	-77	228	-1620	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.49	0.18	1.57	5.26	0.07	18.6
1I	74	5434	9807	75	-77	228	-1620	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.49	0.18	1.57	5.26	0.07	18.6
1J	74	5434	9807	75	-77	228	-1620	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.49	0.18	1.57	5.26	0.07	18.6
1K	74	5434	9807	75	-77	228	-1620	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.49	0.18	1.57	5.26	0.07	18.6
1L	74	5434	9807	75	-77	228	-1620	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.49	0.18	1.57	5.26	0.07	18.6
1M	74	5434	9807	75	-77	228	-1620	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.49	0.18	1.57	5.26	0.07	18.6
1N	74	5434	9807	75	-77	228	-1620	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.49	0.18	1.57	5.26	0.07	18.6
1O	74	5434	9807	75	-77	228	-1620	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.49	0.18	1.57	5.26	0.07	18.6
1P	74	5434	9807	75	-77	228	-1620	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.49	0.18	1.57	5.26	0.07	18.6
2	74	7652	15291	107	-116	319	-2557	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.73	0.28	2.44	8.20	0.10	12.0

apost= 3.08 aant= -- ainf= -- asup= 3.08 staffe= 2 d 8 / 12.0 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	147	5434	7314	75	-77	173	4679	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.98	0.13	1.19	3.92	0.07	19.1
1B	147	5434	7314	75	-77	173	4679	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.98	0.13	1.19	3.92	0.07	19.1
1C	147	5434	7314	75	-77	173	4679	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.98	0.13	1.19	3.92	0.07	19.1
1D	147	5434	7314	75	-77	173	4679	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.98	0.13	1.19	3.92	0.07	19.1
1E	147	5434	7314	75	-77	173	4679	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.98	0.13	1.19	3.92	0.07	19.1
1F	147	5434	7314	75	-77	173	4679	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.98	0.13	1.19	3.92	0.07	19.1
1G	147	5434	7314	75	-77	173	4679	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.98	0.13	1.19	3.92	0.07	19.1
1H	147	5434	7314	75	-77	173	4679	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.98	0.13	1.19	3.92	0.07	19.1
1I	147	5434	7314	75	-77	173	4679	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.98	0.13	1.19	3.92	0.07	19.1
1J	147	5434	7314	75	-77	173	4679	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.98	0.13	1.19	3.92	0.07	19.1
1K	147	5434	7314	75	-77	173	4679	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.98	0.13	1.19	3.92	0.07	19.1
1L	147	5434	7314	75	-77	173	4679	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.98	0.13	1.19	3.92	0.07	19.1
1M	147	5434	7314	75	-77	173	4679	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.98	0.13	1.19	3.92	0.07	19.1
1N	147	5434	7314	75	-77	173	4679	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.98	0.13	1.19	3.92	0.07	19.1
1O	147	5434	7314	75	-77	173	4679	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.98	0.13	1.19	3.92	0.07	19.1
1P	147	5434	7314	75	-77	173	4679	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.98	0.13	1.19	3.92	0.07	19.1
2	147	7652	11402	107	-116	241	7263	6.16	3.08	6.16	3.08	2	1.00	0.21	1.85	6.12	0.10	15.9

apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- staffe= 2 d 8 / 15.9 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	221	5434	4821	75	-77	118	9143	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.86	0.09	0.75	0.00	0.00	19.1
1B	221	5434	4821	75	-77	118	9143	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.86	0.09	0.75	0.00	0.00	19.1
1C	221	5434	4821	75	-77	118	9143	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.86	0.09	0.75	0.00	0.00	19.1
1D	221	5434	4821	75	-77	118	9143	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.86	0.09	0.75	0.00	0.00	19.1

Verifica della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi nuove 1°P a SLU e SLV

1A	589	5434	-7644	75	-77	-156	3948	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.86	0.14	1.24	4.10	0.07	19.1
1B	589	5434	-7644	75	-77	-156	3948	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.86	0.14	1.24	4.10	0.07	19.1
1C	589	5434	-7644	75	-77	-156	3948	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.86	0.14	1.24	4.10	0.07	19.1
1D	589	5434	-7644	75	-77	-156	3948	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.86	0.14	1.24	4.10	0.07	19.1
1E	589	5434	-7644	75	-77	-156	3948	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.86	0.14	1.24	4.10	0.07	19.1
1F	589	5434	-7644	75	-77	-156	3948	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.86	0.14	1.24	4.10	0.07	19.1
1G	589	5434	-7644	75	-77	-156	3948	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.86	0.14	1.24	4.10	0.07	19.1
1H	589	5434	-7644	75	-77	-156	3948	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.86	0.14	1.24	4.10	0.07	19.1
1I	589	5434	-7644	75	-77	-156	3948	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.86	0.14	1.24	4.10	0.07	19.1
1J	589	5434	-7644	75	-77	-156	3948	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.86	0.14	1.24	4.10	0.07	19.1
1K	589	5434	-7644	75	-77	-156	3948	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.86	0.14	1.24	4.10	0.07	19.1
1L	589	5434	-7644	75	-77	-156	3948	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.86	0.14	1.24	4.10	0.07	19.1
1M	589	5434	-7644	75	-77	-156	3948	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.86	0.14	1.24	4.10	0.07	19.1
1N	589	5434	-7644	75	-77	-156	3948	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.86	0.14	1.24	4.10	0.07	19.1
1O	589	5434	-7644	75	-77	-156	3948	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.86	0.14	1.24	4.10	0.07	19.1
1P	589	5434	-7644	75	-77	-156	3948	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.86	0.14	1.24	4.10	0.07	19.1
2	589	7652	-11932	107	-116	-230	6087	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.87	0.22	1.93	6.40	0.10	15.2

apost= -- aant= 3.08 ainf= 3.08 asup= -- staffe= 2 d 8 / 15.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	662	5434	-10137	75	-77	-211	-2594	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.64	0.18	1.62	5.44	0.07	18.0
1B	662	5434	-10137	75	-77	-211	-2594	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.64	0.18	1.62	5.44	0.07	18.0
1C	662	5434	-10137	75	-77	-211	-2594	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.64	0.18	1.62	5.44	0.07	18.0
1D	662	5434	-10137	75	-77	-211	-2594	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.64	0.18	1.62	5.44	0.07	18.0
1E	662	5434	-10137	75	-77	-211	-2594	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.64	0.18	1.62	5.44	0.07	18.0
1F	662	5434	-10137	75	-77	-211	-2594	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.64	0.18	1.62	5.44	0.07	18.0
1G	662	5434	-10137	75	-77	-211	-2594	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.64	0.18	1.62	5.44	0.07	18.0
1H	662	5434	-10137	75	-77	-211	-2594	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.64	0.18	1.62	5.44	0.07	18.0
1I	662	5434	-10137	75	-77	-211	-2594	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.64	0.18	1.62	5.44	0.07	18.0
1J	662	5434	-10137	75	-77	-211	-2594	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.64	0.18	1.62	5.44	0.07	18.0
1K	662	5434	-10137	75	-77	-211	-2594	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.64	0.18	1.62	5.44	0.07	18.0
1L	662	5434	-10137	75	-77	-211	-2594	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.64	0.18	1.62	5.44	0.07	18.0
1M	662	5434	-10137	75	-77	-211	-2594	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.64	0.18	1.62	5.44	0.07	18.0
1N	662	5434	-10137	75	-77	-211	-2594	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.64	0.18	1.62	5.44	0.07	18.0
1O	662	5434	-10137	75	-77	-211	-2594	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.64	0.18	1.62	5.44	0.07	18.0
1P	662	5434	-10137	75	-77	-211	-2594	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.64	0.18	1.62	5.44	0.07	18.0
2	662	7652	-15821	107	-116	-308	-4125	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.98	0.28	2.52	8.49	0.10	11.6

apost= -- aant= 3.08 ainf= -- asup= 3.08 staffe= 2 d 8 / 11.6 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	736	5434	-12630	75	-77	-266	-10970	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.81	0.23	1.99	6.78	0.07	11.2
1B	736	5434	-12630	75	-77	-266	-10970	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.81	0.23	1.99	6.78	0.07	11.2
1C	736	5434	-12630	75	-77	-266	-10970	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.81	0.23	1.99	6.78	0.07	11.2
1D	736	5434	-12630	75	-77	-266	-10970	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.81	0.23	1.99	6.78	0.07	11.2
1E	736	5434	-12630	75	-77	-266	-10970	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.81	0.23	1.99	6.78	0.07	11.2
1F	736	5434	-12630	75	-77	-266	-10970	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.81	0.23	1.99	6.78	0.07	11.2
1G	736	5434	-12630	75	-77	-266	-10970	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.81	0.23	1.99	6.78	0.07	11.2
1H	736	5434	-12630	75	-77	-266	-10970	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.81	0.23	1.99	6.78	0.07	11.2
1I	736	5434	-12630	75	-77	-266	-10970	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.81	0.23	1.99	6.78	0.07	11.2
1J	736	5434	-12630	75	-77	-266	-10970	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.81	0.23	1.99	6.78	0.07	11.2
1K	736	5434	-12630	75	-77	-266	-10970	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.81	0.23	1.99	6.78	0.07	11.2
1L	736	5434	-12630	75	-77	-266	-10970	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.81	0.23	1.99	6.78	0.07	11.2
1M	736	5434	-12630	75	-77	-266	-10970	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.81	0.23	1.99	6.78	0.07	11.2
1N	736	5434	-12630	75	-77	-266	-10970	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.81	0.23	1.99	6.78	0.07	11.2
1O	736	5434	-12630	75	-77	-266	-10970	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.81	0.23	1.99	6.78	0.07	11.2
1P	736	5434	-12630	75	-77	-266	-10970	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.81	0.23	1.99	6.78	0.07	11.2
2	736	7652	-19710	107	-116	-387	-17200	3.08	6.16	6.16	10.78	2	0.91	0.35	3.11	10.57	0.10	9.3

apost= -- aant= 3.08 ainf= 3.08 asup= 7.70 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Travi rinforzate SLU - SLV

Lavoro: **Progetto QM al 16-7** Intestazione lavoro: **Progetto**
Elemento: **TRAVE** Gruppo: **15** Tabella: **Tabella travi**
Descrizione: **Travi 1p**
Spunt. I **30.0** cm Spunt. J **30.0** cm
Rck: **300.00** kg/cm² f_{yk}: **4580.0** kg/cm²
Copriferro superiore: **3.0** cm Copriferro inferiore: **3.0** cm Copriferro laterale: **3.0** cm
Verifica in ottemperanza alle NTC2008
Diametro staffe: **8** mm Numero braccia: **2**

ASTA NUM. 1 NI 10300 NF 11482 SEZ. Rp B= 90.0 H= 60.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 13.5000 17.5570 9.8940 40.9510 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	11520	17490	1344	1653	-293	62	3.08	16.93	16.93	4.62	1	0.50	0.14	1.30	8.56	0.46	7.4
1B	0	11520	17490	1344	1653	-293	62	3.08	16.93	16.93	4.62	1	0.50	0.14	1.30	8.56	0.46	7.4
1C	0	11520	17490	1344	1653	-293	62	3.08	16.93	16.93	4.62	1	0.50	0.14	1.30	8.56	0.46	7.4
1D	0	11520	17490	1344	1653	-293	62	3.08	16.93	16.93	4.62	1	0.50	0.14	1.30	8.56	0.46	7.4
1E	0	11520	17490	1344	1653	-293	62	3.08	16.93	16.93	4.62	1	0.50	0.14	1.30	8.56	0.46	7.4
1F	0	11520	17490	1344	1653	-293	62	3.08	16.93	16.93	4.62	1	0.50	0.14	1.30	8.56	0.46	7.4
1G	0	11520	17490	1344	1653	-293	62	3.08	16.93	16.93	4.62	1	0.50	0.14	1.30	8.56	0.46	7.4
1H	0	11520	17490	1344	1653	-293	62	3.08	16.93	16.93	4.62	1	0.50	0.14	1.30	8.56	0.46	7.4
1I	0	11520	17490	1344	1653	-293	62	3.08	16.93	16.93	4.62	1	0.50	0.14	1.30	8.56	0.46	7.4
1J	0	11520	17490	1344	1653	-293	62	3.08	16.93	16.93	4.62	1	0.50	0.14	1.30	8.56	0.46	7.4
1K	0	11520	17490	1344	1653	-293	62	3.08	16.93	16.93	4.62	1	0.50	0.14	1.30	8.56	0.46	7.4
1L	0	11520	17490	1344	1653	-293	62	3.08	16.93	16.93	4.62	1	0.50	0.14	1.30	8.56	0.46	7.4
1M	0	11520	17490	1344	1653	-293	62	3.08	16.93	16.93	4.62	1	0.50	0.14	1.30	8.56	0.46	7.4
1N	0	11520	17490	1344	1653	-293	62	3.08	16.93	16.93	4.62	1	0.50	0.14	1.30	8.56	0.46	7.4
1O	0	11520	17490	1344	1653	-293	62	3.08	16.93	16.93	4.62	1	0.50	0.14	1.30	8.56	0.46	7.4
1P	0	11520	17490	1344	1653	-293	62	3.08	16.93	16.93	4.62	1	0.50	0.14	1.30	8.56	0.46	7.4
2	0	16080	24720	1942	2403	-444	83	4.62	16.93	16.93	4.62	1	0.70	0.19	1.85	12.10	0.67	7.4

apost= 1.54 aant= 13.85 ainf= 13.85 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 7.4 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	10	11520	17120	1344	1653	-428	1793	3.08	16.93	16.93	4.62	2	0.74	0.13	1.28	8.38	0.46	7.4
1B	10	11520	17120	1344	1653	-428	1793	3.08	16.93	16.93	4.62	2	0.74	0.13	1.28	8.38	0.46	7.4
1C	10	11520	17120	1344	1653	-428	1793	3.08	16.93	16.93	4.62	2	0.74	0.13	1.28	8.38	0.46	7.4
1D	10	11520	17120	1344	1653	-428	1793	3.08	16.93	16.93	4.62	2	0.74	0.13	1.28	8.38	0.46	7.4
1E	10	11520	17120	1344	1653	-428	1793	3.08	16.93	16.93	4.62	2	0.74	0.13	1.28	8.38	0.46	7.4
1F	10	11520	17120	1344	1653	-428	1793	3.08	16.93	16.93	4.62	2	0.74	0.13	1.28	8.38	0.46	7.4
1G	10	11520	17120	1344	1653	-428	1793	3.08	16.93	16.93	4.62	2	0.74	0.13	1.28	8.38	0.46	7.4
1H	10	11520	17120	1344	1653	-428	1793	3.08	16.93	16.93	4.62	2	0.74	0.13	1.28	8.38	0.46	7.4
1I	10	11520	17120	1344	1653	-428	1793	3.08	16.93	16.93	4.62	2	0.74	0.13	1.28	8.38	0.46	7.4
1J	10	11520	17120	1344	1653	-428	1793	3.08	16.93	16.93	4.62	2	0.74	0.13	1.28	8.38	0.46	7.4
1K	10	11520	17120	1344	1653	-428	1793	3.08	16.93	16.93	4.62	2	0.74	0.13	1.28	8.38	0.46	7.4
1L	10	11520	17120	1344	1653	-428	1793	3.08	16.93	16.93	4.62	2	0.74	0.13	1.28	8.38	0.46	7.4
1M	10	11520	17120	1344	1653	-428	1793	3.08	16.93	16.93	4.62	2	0.74	0.13	1.28	8.38	0.46	7.4
1N	10	11520	17120	1344	1653	-428	1793	3.08	16.93	16.93	4.62	2	0.74	0.13	1.28	8.38	0.46	7.4
1O	10	11520	17120	1344	1653	-428	1793	3.08	16.93	16.93	4.62	2	0.74	0.13	1.28	8.38	0.46	7.4
1P	10	11520	17120	1344	1653	-428	1793	3.08	16.93	16.93	4.62	2	0.74	0.13	1.28	8.38	0.46	7.4
2	10	16080	24170	1942	2403	-638	2528	4.62	16.93	16.93	4.62	1	0.72	0.19	1.82	11.83	0.67	7.4

apost= 1.54 aant= 13.85 ainf= 13.85 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 7.4 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	20	11520	16750	1344	1653	-562	3487	3.08	16.93	16.93	4.62	2	0.99	0.13	1.26	8.20	0.46	7.4
1B	20	11520	16750	1344	1653	-562	3487	3.08	16.93	16.93	4.62	2	0.99	0.13	1.26	8.20	0.46	7.4
1C	20	11520	16750	1344	1653	-562	3487	3.08	16.93	16.93	4.62	2	0.99	0.13	1.26	8.20	0.46	7.4
1D	20	11520	16750	1344	1653	-562	3487	3.08	16.93	16.93	4.62	2	0.99	0.13	1.26	8.20	0.46	7.4
1E	20	11520	16750	1344	1653	-562	3487	3.08	16.93	16.93	4.62	2	0.99	0.13	1.26	8.20	0.46	7.4
1F	20	11520	16750	1344	1653	-562	3487	3.08	16.93	16.93	4.62	2	0.99	0.13	1.26	8.20	0.46	7.4
1G	20	11520	16750	1344	1653	-562	3487	3.08	16.93	16.93	4.62	2	0.99	0.13	1.26	8.20	0.46	7.4
1H	20	11520	16750	1344	1653	-562	3487	3.08	16.93	16.93	4.62	2	0.99	0.13	1.26	8.20	0.46	7.4
1I	20	11520	16750	1344	1653	-562	3487	3.08	16.93	16.93	4.62	2	0.99	0.13	1.26	8.20	0.46	7.4
1J	20	11520	16750	1344	1653	-562	3487	3.08	16.93	16.93	4.62	2	0.99	0.13	1.26	8.20	0.46	7.4
1K	20	11520	16750	1344	1653	-562	3487	3.08	16.93	16.93	4.62	2	0.99	0.13	1.26	8.20	0.46	7.4
1L	20	11520	16750	1344	1653	-562	3487	3.08	16.93	16.93	4.62	2	0.99	0.13	1.26	8.20	0.46	7.4
1M	20	11520	16750	1344	1653	-562	3487	3.08	16.93	16.93	4.62	2	0.99	0.13	1.26	8.20	0.46	7.4
1N	20	11520	16750	1344	1653	-562	3487	3.08	16.93	16.93	4.62	2	0.99	0.13	1.26	8.20	0.46	7.4
1O	20	11520	16750	1344	1653	-562	3487	3.08	16.93	16.93	4.62	2	0.99	0.13	1.26	8.20	0.46	7.4
1P	20	11520	16750	1344	1653	-562	3487	3.08	16.93	16.93	4.62	2	0.99	0.13	1.26	8.20	0.46	7.4
2	20	16080	23620	1942	2403	-832	4917	4.62	16.93	16.93	4.62	2	0.93	0.19	1.79	11.56	0.67	7.4

apost= 1.54 aant= 13.85 ainf= 13.85 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 7.4 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 2 NI 10289 NF 10316 SEZ. Rp B= 90.0 H= 60.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 13.5000 17.5570 9.8940 40.9510 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Travi rinforzate SLU - SLV

cm		kg		kg*m		cmq		Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m		cm					
1A	0	14780	-12690	-705	-2898	557	5547	16.93	4.62	16.93	4.62	2	0.95	0.13	1.29	6.21	0.80	7.4
1B	0	14780	-12690	-705	-2898	557	5547	16.93	4.62	16.93	4.62	2	0.95	0.13	1.29	6.21	0.80	7.4
1C	0	14780	-12690	-705	-2898	557	5547	16.93	4.62	16.93	4.62	2	0.95	0.13	1.29	6.21	0.80	7.4
1D	0	14780	-12690	-705	-2898	557	5547	16.93	4.62	16.93	4.62	2	0.95	0.13	1.29	6.21	0.80	7.4
1E	0	14780	-12690	-705	-2898	557	5547	16.93	4.62	16.93	4.62	2	0.95	0.13	1.29	6.21	0.80	7.4
1F	0	14780	-12690	-705	-2898	557	5547	16.93	4.62	16.93	4.62	2	0.95	0.13	1.29	6.21	0.80	7.4
1G	0	14780	-12690	-705	-2898	557	5547	16.93	4.62	16.93	4.62	2	0.95	0.13	1.29	6.21	0.80	7.4
1H	0	14780	-12690	-705	-2898	557	5547	16.93	4.62	16.93	4.62	2	0.95	0.13	1.29	6.21	0.80	7.4
1I	0	14780	-12690	-705	-2898	557	5547	16.93	4.62	16.93	4.62	2	0.95	0.13	1.29	6.21	0.80	7.4
1J	0	14780	-12690	-705	-2898	557	5547	16.93	4.62	16.93	4.62	2	0.95	0.13	1.29	6.21	0.80	7.4
1K	0	14780	-12690	-705	-2898	557	5547	16.93	4.62	16.93	4.62	2	0.95	0.13	1.29	6.21	0.80	7.4
1L	0	14780	-12690	-705	-2898	557	5547	16.93	4.62	16.93	4.62	2	0.95	0.13	1.29	6.21	0.80	7.4
1M	0	14780	-12690	-705	-2898	557	5547	16.93	4.62	16.93	4.62	2	0.95	0.13	1.29	6.21	0.80	7.4
1N	0	14780	-12690	-705	-2898	557	5547	16.93	4.62	16.93	4.62	2	0.95	0.13	1.29	6.21	0.80	7.4
1O	0	14780	-12690	-705	-2898	557	5547	16.93	4.62	16.93	4.62	2	0.95	0.13	1.29	6.21	0.80	7.4
1P	0	14780	-12690	-705	-2898	557	5547	16.93	4.62	16.93	4.62	2	0.95	0.13	1.29	6.21	0.80	7.4
2	0	20780	-18540	-654	-4436	1078	8115	16.93	4.62	16.93	4.62	2	0.95	0.19	1.93	9.07	1.23	7.4

apost= 13.85 aant= 1.54 ainf= 13.85 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 7.4 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	20	14780	-13440	-705	-2898	699	2901	16.93	4.62	16.93	4.62	2	0.69	0.13	1.33	6.58	0.80	7.4
1B	20	14780	-13440	-705	-2898	699	2901	16.93	4.62	16.93	4.62	2	0.69	0.13	1.33	6.58	0.80	7.4
1C	20	14780	-13440	-705	-2898	699	2901	16.93	4.62	16.93	4.62	2	0.69	0.13	1.33	6.58	0.80	7.4
1D	20	14780	-13440	-705	-2898	699	2901	16.93	4.62	16.93	4.62	2	0.69	0.13	1.33	6.58	0.80	7.4
1E	20	14780	-13440	-705	-2898	699	2901	16.93	4.62	16.93	4.62	2	0.69	0.13	1.33	6.58	0.80	7.4
1F	20	14780	-13440	-705	-2898	699	2901	16.93	4.62	16.93	4.62	2	0.69	0.13	1.33	6.58	0.80	7.4
1G	20	14780	-13440	-705	-2898	699	2901	16.93	4.62	16.93	4.62	2	0.69	0.13	1.33	6.58	0.80	7.4
1H	20	14780	-13440	-705	-2898	699	2901	16.93	4.62	16.93	4.62	2	0.69	0.13	1.33	6.58	0.80	7.4
1I	20	14780	-13440	-705	-2898	699	2901	16.93	4.62	16.93	4.62	2	0.69	0.13	1.33	6.58	0.80	7.4
1J	20	14780	-13440	-705	-2898	699	2901	16.93	4.62	16.93	4.62	2	0.69	0.13	1.33	6.58	0.80	7.4
1K	20	14780	-13440	-705	-2898	699	2901	16.93	4.62	16.93	4.62	2	0.69	0.13	1.33	6.58	0.80	7.4
1L	20	14780	-13440	-705	-2898	699	2901	16.93	4.62	16.93	4.62	2	0.69	0.13	1.33	6.58	0.80	7.4
1M	20	14780	-13440	-705	-2898	699	2901	16.93	4.62	16.93	4.62	2	0.69	0.13	1.33	6.58	0.80	7.4
1N	20	14780	-13440	-705	-2898	699	2901	16.93	4.62	16.93	4.62	2	0.69	0.13	1.33	6.58	0.80	7.4
1O	20	14780	-13440	-705	-2898	699	2901	16.93	4.62	16.93	4.62	2	0.69	0.13	1.33	6.58	0.80	7.4
1P	20	14780	-13440	-705	-2898	699	2901	16.93	4.62	16.93	4.62	2	0.69	0.13	1.33	6.58	0.80	7.4
2	20	20780	-19660	-654	-4436	1210	4246	16.93	4.62	16.93	4.62	2	0.99	0.20	1.99	9.62	1.23	7.4

apost= 13.85 aant= 1.54 ainf= 13.85 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 7.4 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	41	14780	-14190	-705	-2898	842	103	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.68	0.14	1.38	6.95	0.80	7.4
1B	41	14780	-14190	-705	-2898	842	103	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.68	0.14	1.38	6.95	0.80	7.4
1C	41	14780	-14190	-705	-2898	842	103	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.68	0.14	1.38	6.95	0.80	7.4
1D	41	14780	-14190	-705	-2898	842	103	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.68	0.14	1.38	6.95	0.80	7.4
1E	41	14780	-14190	-705	-2898	842	103	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.68	0.14	1.38	6.95	0.80	7.4
1F	41	14780	-14190	-705	-2898	842	103	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.68	0.14	1.38	6.95	0.80	7.4
1G	41	14780	-14190	-705	-2898	842	103	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.68	0.14	1.38	6.95	0.80	7.4
1H	41	14780	-14190	-705	-2898	842	103	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.68	0.14	1.38	6.95	0.80	7.4
1I	41	14780	-14190	-705	-2898	842	103	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.68	0.14	1.38	6.95	0.80	7.4
1J	41	14780	-14190	-705	-2898	842	103	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.68	0.14	1.38	6.95	0.80	7.4
1K	41	14780	-14190	-705	-2898	842	103	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.68	0.14	1.38	6.95	0.80	7.4
1L	41	14780	-14190	-705	-2898	842	103	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.68	0.14	1.38	6.95	0.80	7.4
1M	41	14780	-14190	-705	-2898	842	103	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.68	0.14	1.38	6.95	0.80	7.4
1N	41	14780	-14190	-705	-2898	842	103	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.68	0.14	1.38	6.95	0.80	7.4
1O	41	14780	-14190	-705	-2898	842	103	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.68	0.14	1.38	6.95	0.80	7.4
1P	41	14780	-14190	-705	-2898	842	103	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.68	0.14	1.38	6.95	0.80	7.4
2	41	20780	-20780	-654	-4436	1343	151	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.98	0.20	2.05	10.17	1.23	7.4

apost= 13.85 aant= 1.54 ainf= 13.85 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 7.4 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 3 NI 10288 NF 10317 SEZ. Rp B= 90.0 H= 60.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 13.5000 17.5570 9.8940 40.9510 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq				Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m		cm	
1A	0	12060	-101	-2274	-4019	-856	1236	4.62	16.93	16.93	4.62	1	0.68	0.08	0.96	0.00	0.00	7.4
1B	0	12060	-101	-2274	-4019	-856	1236	4.62	16.93	16.93	4.62	1	0.68	0.08	0.96	0.00	0.00	7.4
1C	0	12060	-101	-2274	-4019	-856	1236	4.62	16.93	16.93	4.62	1	0.68	0.08	0.96	0.00	0.00	7.4
1D	0	12060	-101	-2274	-4019	-856	1236	4.62	16.93	16.93	4.62	1	0.68	0.08	0.96	0.00	0.00	7.4
1E	0	12060	-101	-2274	-4019	-856	1236	4.62	16.93	16.93	4.62	1	0.68	0.08	0.96	0.00	0.00	7.4
1F	0	12060	-101	-2274	-4019	-856	1236	4.62	16.93	16.93	4.62	1	0.68	0.08	0.96	0.00	0.00	7.4
1G	0	12060	-101	-2274	-4019	-856	1236	4.62	16.93	16.93	4.62	1	0.68	0.08	0.96	0.00	0.00	7.4
1H	0	12060	-101	-2274	-4019	-856	1236	4.62	16.93	16.93	4.62	1	0.68	0.08	0.96	0.00	0.00	7.4
1I	0	12060	-101	-2274	-4019	-856	1236	4.62	16.93	16.93	4.62	1	0.68	0.08	0.96	0.00	0.00	7.4
1J	0	12060	-101	-2274	-4019	-856	1236	4.62	16.93	16.93	4.62	1	0.68	0.08	0.96	0.00	0.00	7.4
1K	0	12060	-101	-2274	-4019	-856	1236	4.62	16.93	16.93	4.62	1	0.68	0.08	0.96	0.00	0.00	7.4
1L	0	12060	-101	-2274	-4019	-856	1236	4.62	16.93	16.93	4.62	1	0.68	0.08	0.96	0.00	0.00	7.4
1M	0	12060	-101	-2274	-4019	-856	1236	4.62	16.93	16.93	4.62	1	0.68	0.08	0.96	0.00	0.00	7.4
1N	0	12060	-101	-2274	-4019	-856	1236	4.62	16.93	16.93	4.62	1	0.68	0.08	0.96	0.00	0.00	7.4
1O	0	12060	-101	-2274	-4019	-856	1236	4.62	16.93	16.93	4.62	1	0.68	0.08	0.96	0.00	0.00	7.4
1P	0	12060	-101	-2274	-4019	-856	1236	4.62	16.93	16.93	4.62	1	0.68	0.08	0.96	0.00	0.00	7.4
2	0	16940	-239	-2810	-6291	-750	1914	4.62	16.93	16.93	4.62	1	0.98	0.13	1.46	0.90	1.74	7.4

apost= 1.54 aant= 13.85 ainf= 13.85 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 7.4 (e armatura base = 4 X 1.54)

apost= 1.54 aant= 13.85 ainf= 13.85 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 7.4 (e armatura base = 4 X 1.54)

apost= 1.54 aant= 13.85 ainf= 13.85 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 7.4 (e armatura base = 4 X 1.54)

apost= 1.54 aant= 13.85 ainf= 13.85 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 7.4 (e armatura base = 4 X 1.54)

apost= 13.85 aant= 13.85 ainf= 13.85 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 7.4 (e armatura base = 4 X 1.54)

Pag. 3

1M	40	12060	-1565	-2274	-4019	44	906	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.63	0.08	0.96	0.00	0.00	7.4
1N	40	12060	-1565	-2274	-4019	44	906	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.63	0.08	0.96	0.00	0.00	7.4
1O	40	12060	-1565	-2274	-4019	44	906	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.63	0.08	0.96	0.00	0.00	7.4
1P	40	12060	-1565	-2274	-4019	44	906	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.63	0.08	0.96	0.00	0.00	7.4
2	40	16940	-2424	-2810	-6291	362	1387	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.90	0.13	1.46	1.19	1.74	7.4
apost= 13.85 aant= 1.54 ainf= 13.85 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 7.4 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	47	12060	-1858	-2274	-4019	224	771	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.61	0.08	0.96	0.00	0.00	7.4
1B	47	12060	-1858	-2274	-4019	224	771	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.61	0.08	0.96	0.00	0.00	7.4
1C	47	12060	-1858	-2274	-4019	224	771	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.61	0.08	0.96	0.00	0.00	7.4
1D	47	12060	-1858	-2274	-4019	224	771	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.61	0.08	0.96	0.00	0.00	7.4
1E	47	12060	-1858	-2274	-4019	224	771	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.61	0.08	0.96	0.00	0.00	7.4
1F	47	12060	-1858	-2274	-4019	224	771	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.61	0.08	0.96	0.00	0.00	7.4
1G	47	12060	-1858	-2274	-4019	224	771	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.61	0.08	0.96	0.00	0.00	7.4
1H	47	12060	-1858	-2274	-4019	224	771	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.61	0.08	0.96	0.00	0.00	7.4
1I	47	12060	-1858	-2274	-4019	224	771	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.61	0.08	0.96	0.00	0.00	7.4
1J	47	12060	-1858	-2274	-4019	224	771	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.61	0.08	0.96	0.00	0.00	7.4
1K	47	12060	-1858	-2274	-4019	224	771	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.61	0.08	0.96	0.00	0.00	7.4
1L	47	12060	-1858	-2274	-4019	224	771	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.61	0.08	0.96	0.00	0.00	7.4
1M	47	12060	-1858	-2274	-4019	224	771	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.61	0.08	0.96	0.00	0.00	7.4
1N	47	12060	-1858	-2274	-4019	224	771	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.61	0.08	0.96	0.00	0.00	7.4
1O	47	12060	-1858	-2274	-4019	224	771	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.61	0.08	0.96	0.00	0.00	7.4
1P	47	12060	-1858	-2274	-4019	224	771	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.61	0.08	0.96	0.00	0.00	7.4
2	47	16940	-2861	-2810	-6291	584	1178	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.87	0.13	1.46	1.40	1.74	7.4
apost= 13.85 aant= 1.54 ainf= 13.85 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 7.4 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	55	12060	-2151	-2274	-4019	404	612	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.58	0.08	0.96	0.00	0.00	7.4
1B	55	12060	-2151	-2274	-4019	404	612	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.58	0.08	0.96	0.00	0.00	7.4
1C	55	12060	-2151	-2274	-4019	404	612	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.58	0.08	0.96	0.00	0.00	7.4
1D	55	12060	-2151	-2274	-4019	404	612	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.58	0.08	0.96	0.00	0.00	7.4
1E	55	12060	-2151	-2274	-4019	404	612	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.58	0.08	0.96	0.00	0.00	7.4
1F	55	12060	-2151	-2274	-4019	404	612	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.58	0.08	0.96	0.00	0.00	7.4
1G	55	12060	-2151	-2274	-4019	404	612	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.58	0.08	0.96	0.00	0.00	7.4
1H	55	12060	-2151	-2274	-4019	404	612	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.58	0.08	0.96	0.00	0.00	7.4
1I	55	12060	-2151	-2274	-4019	404	612	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.58	0.08	0.96	0.00	0.00	7.4
1J	55	12060	-2151	-2274	-4019	404	612	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.58	0.08	0.96	0.00	0.00	7.4
1K	55	12060	-2151	-2274	-4019	404	612	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.58	0.08	0.96	0.00	0.00	7.4
1L	55	12060	-2151	-2274	-4019	404	612	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.58	0.08	0.96	0.00	0.00	7.4
1M	55	12060	-2151	-2274	-4019	404	612	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.58	0.08	0.96	0.00	0.00	7.4
1N	55	12060	-2151	-2274	-4019	404	612	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.58	0.08	0.96	0.00	0.00	7.4
1O	55	12060	-2151	-2274	-4019	404	612	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.58	0.08	0.96	0.00	0.00	7.4
1P	55	12060	-2151	-2274	-4019	404	612	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.58	0.08	0.96	0.00	0.00	7.4
2	55	16940	-3299	-2810	-6291	807	934	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.83	0.13	1.47	1.61	1.74	7.4
apost= 13.85 aant= 1.54 ainf= 13.85 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 7.4 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	63	12060	-2443	-2274	-4019	584	430	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.56	0.08	0.96	0.00	0.00	7.4
1B	63	12060	-2443	-2274	-4019	584	430	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.56	0.08	0.96	0.00	0.00	7.4
1C	63	12060	-2443	-2274	-4019	584	430	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.56	0.08	0.96	0.00	0.00	7.4
1D	63	12060	-2443	-2274	-4019	584	430	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.56	0.08	0.96	0.00	0.00	7.4
1E	63	12060	-2443	-2274	-4019	584	430	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.56	0.08	0.96	0.00	0.00	7.4
1F	63	12060	-2443	-2274	-4019	584	430	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.56	0.08	0.96	0.00	0.00	7.4
1G	63	12060	-2443	-2274	-4019	584	430	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.56	0.08	0.96	0.00	0.00	7.4
1H	63	12060	-2443	-2274	-4019	584	430	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.56	0.08	0.96	0.00	0.00	7.4
1I	63	12060	-2443	-2274	-4019	584	430	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.56	0.08	0.96	0.00	0.00	7.4
1J	63	12060	-2443	-2274	-4019	584	430	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.56	0.08	0.96	0.00	0.00	7.4
1K	63	12060	-2443	-2274	-4019	584	430	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.56	0.08	0.96	0.00	0.00	7.4
1L	63	12060	-2443	-2274	-4019	584	430	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.56	0.08	0.96	0.00	0.00	7.4
1M	63	12060	-2443	-2274	-4019	584	430	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.56	0.08	0.96	0.00	0.00	7.4
1N	63	12060	-2443	-2274	-4019	584	430	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.56	0.08	0.96	0.00	0.00	7.4
1O	63	12060	-2443	-2274	-4019	584	430	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.56	0.08	0.96	0.00	0.00	7.4
1P	63	12060	-2443	-2274	-4019	584	430	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.56	0.08	0.96	0.00	0.00	7.4
2	63	16940	-3736	-2810	-6291	1029	656	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.79	0.13	1.50	1.83	1.74	7.4
apost= 13.85 aant= 1.54 ainf= 13.85 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 7.4 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	71	12060	-2736	-2274	-4019	764	225	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.57	0.09	0.98	0.00	0.00	7.4
1B	71	12060	-2736	-2274	-4019	764	225	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.57	0.09	0.98	0.00	0.00	7.4
1C	71	12060	-2736	-2274	-4019	764	225	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.57	0.09	0.98	0.00	0.00	7.4
1D	71	12060	-2736	-2274	-4019	764	225	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.57	0.09	0.98	0.00	0.00	7.4
1E	71	12060	-2736	-2274	-4019	764	225	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.57	0.09	0.98	0.00	0.00	7.4
1F	71	12060	-2736	-2274	-4019	764	225	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.57	0.09	0.98	0.00	0.00	7.4
1G	71	12060	-2736	-2274	-4019	764	225	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.57	0.09	0.98	0.00	0.00	7.4
1H	71	12060	-2736	-2274	-4019	764	225	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.57	0.09	0.98	0.00	0.00	7.4
1I	71	12060	-2736	-2274	-4019	764	225	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.57	0.09	0.98	0.00	0.00	7.4
1J	71	12060	-2736	-2274	-4019	764	225	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.57	0.09	0.98	0.00	0.00	7.4
1K	71	12060	-2736	-2274	-4019	764	225	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.57	0.09	0.98	0.00	0.00	7.4
1L	71	12060	-2736	-2274	-4019	764	225	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.57	0.09	0.98	0.00	0.00	7.4
1M	71	12060	-2736	-2274	-4019	764	225	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.57	0.09	0.98	0.00	0.00	7.4
1N	71	12060	-2736	-2274	-4019	764	225	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.57	0.09	0.98	0.00	0.00	7.4
1O	71	12060	-2736	-2274	-4019	764	225	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.57	0.09	0.98	0.00	0.00	7.4
1P	71	12060	-2736	-2274	-4019	764	225	16.93	4.62	16.93	4.62	1	0.57	0.09	0.98	0.00	0.00	7.4

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Travi rinforzate SLU - SLV

1G	79	12060	-3029	-2274	-4019	945	-3	16.93	4.62	4.62	16.93	1	0.58	0.09	0.99	0.00	0.00	7.4
1H	79	12060	-3029	-2274	-4019	945	-3	16.93	4.62	4.62	16.93	1	0.58	0.09	0.99	0.00	0.00	7.4
1I	79	12060	-3029	-2274	-4019	945	-3	16.93	4.62	4.62	16.93	1	0.58	0.09	0.99	0.00	0.00	7.4
1J	79	12060	-3029	-2274	-4019	945	-3	16.93	4.62	4.62	16.93	1	0.58	0.09	0.99	0.00	0.00	7.4
1K	79	12060	-3029	-2274	-4019	945	-3	16.93	4.62	4.62	16.93	1	0.58	0.09	0.99	0.00	0.00	7.4
1L	79	12060	-3029	-2274	-4019	945	-3	16.93	4.62	4.62	16.93	1	0.58	0.09	0.99	0.00	0.00	7.4
1M	79	12060	-3029	-2274	-4019	945	-3	16.93	4.62	4.62	16.93	1	0.58	0.09	0.99	0.00	0.00	7.4
1N	79	12060	-3029	-2274	-4019	945	-3	16.93	4.62	4.62	16.93	1	0.58	0.09	0.99	0.00	0.00	7.4
1O	79	12060	-3029	-2274	-4019	945	-3	16.93	4.62	4.62	16.93	1	0.58	0.09	0.99	0.00	0.00	7.4
1P	79	12060	-3029	-2274	-4019	945	-3	16.93	4.62	4.62	16.93	1	0.58	0.09	0.99	0.00	0.00	7.4
2	79	16940	-4610	-2810	-6291	1474	-5	16.93	4.62	4.62	16.93	1	0.83	0.14	1.55	2.26	1.74	7.4

apost= 13.85 aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= 13.85 staffe= 2 d 8 / 7.4 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 65 NI 9820 NF 9821 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 3.7260 3.7536 14.4796 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx, M	Bielle	V, Mx	cmq/m	cm	
1A	0	681	1325	-1608	1048	-2386	-257	4.62	9.24	3.08	9.24	2	0.57	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1B	0	681	1325	-1608	1048	-2386	-257	4.62	9.24	3.08	9.24	2	0.57	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1C	0	681	1325	-1608	1048	-2386	-257	4.62	9.24	3.08	9.24	2	0.57	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1D	0	681	1325	-1608	1048	-2386	-257	4.62	9.24	3.08	9.24	2	0.57	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1E	0	681	1325	-1608	1048	-2386	-257	4.62	9.24	3.08	9.24	2	0.57	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1F	0	681	1325	-1608	1048	-2386	-257	4.62	9.24	3.08	9.24	2	0.57	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1G	0	681	1325	-1608	1048	-2386	-257	4.62	9.24	3.08	9.24	2	0.57	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1H	0	681	1325	-1608	1048	-2386	-257	4.62	9.24	3.08	9.24	2	0.57	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1I	0	681	1325	-1608	1048	-2386	-257	4.62	9.24	3.08	9.24	2	0.57	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1J	0	681	1325	-1608	1048	-2386	-257	4.62	9.24	3.08	9.24	2	0.57	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1K	0	681	1325	-1608	1048	-2386	-257	4.62	9.24	3.08	9.24	2	0.57	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1L	0	681	1325	-1608	1048	-2386	-257	4.62	9.24	3.08	9.24	2	0.57	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1M	0	681	1325	-1608	1048	-2386	-257	4.62	9.24	3.08	9.24	2	0.57	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1N	0	681	1325	-1608	1048	-2386	-257	4.62	9.24	3.08	9.24	2	0.57	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1O	0	681	1325	-1608	1048	-2386	-257	4.62	9.24	3.08	9.24	2	0.57	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1P	0	681	1325	-1608	1048	-2386	-257	4.62	9.24	3.08	9.24	2	0.57	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
2	0	740	2074	-2275	1804	-3242	-449	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.77	0.12	1.32	1.72	1.04	16.8

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	15	681	1124	-1608	1048	-2138	-68	4.62	9.24	3.08	9.24	2	0.51	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1B	15	681	1124	-1608	1048	-2138	-68	4.62	9.24	3.08	9.24	2	0.51	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1C	15	681	1124	-1608	1048	-2138	-68	4.62	9.24	3.08	9.24	2	0.51	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1D	15	681	1124	-1608	1048	-2138	-68	4.62	9.24	3.08	9.24	2	0.51	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1E	15	681	1124	-1608	1048	-2138	-68	4.62	9.24	3.08	9.24	2	0.51	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1F	15	681	1124	-1608	1048	-2138	-68	4.62	9.24	3.08	9.24	2	0.51	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1G	15	681	1124	-1608	1048	-2138	-68	4.62	9.24	3.08	9.24	2	0.51	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1H	15	681	1124	-1608	1048	-2138	-68	4.62	9.24	3.08	9.24	2	0.51	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1I	15	681	1124	-1608	1048	-2138	-68	4.62	9.24	3.08	9.24	2	0.51	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1J	15	681	1124	-1608	1048	-2138	-68	4.62	9.24	3.08	9.24	2	0.51	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1K	15	681	1124	-1608	1048	-2138	-68	4.62	9.24	3.08	9.24	2	0.51	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1L	15	681	1124	-1608	1048	-2138	-68	4.62	9.24	3.08	9.24	2	0.51	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1M	15	681	1124	-1608	1048	-2138	-68	4.62	9.24	3.08	9.24	2	0.51	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1N	15	681	1124	-1608	1048	-2138	-68	4.62	9.24	3.08	9.24	2	0.51	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1O	15	681	1124	-1608	1048	-2138	-68	4.62	9.24	3.08	9.24	2	0.51	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1P	15	681	1124	-1608	1048	-2138	-68	4.62	9.24	3.08	9.24	2	0.51	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
2	15	740	1772	-2275	1804	-2890	-152	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.69	0.12	1.31	1.72	1.04	16.8

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	31	681	924	-1608	1048	-1889	91	4.62	9.24	9.24	3.08	2	0.46	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1B	31	681	924	-1608	1048	-1889	91	4.62	9.24	9.24	3.08	2	0.46	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1C	31	681	924	-1608	1048	-1889	91	4.62	9.24	9.24	3.08	2	0.46	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1D	31	681	924	-1608	1048	-1889	91	4.62	9.24	9.24	3.08	2	0.46	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1E	31	681	924	-1608	1048	-1889	91	4.62	9.24	9.24	3.08	2	0.46	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1F	31	681	924	-1608	1048	-1889	91	4.62	9.24	9.24	3.08	2	0.46	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1G	31	681	924	-1608	1048	-1889	91	4.62	9.24	9.24	3.08	2	0.46	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1H	31	681	924	-1608	1048	-1889	91	4.62	9.24	9.24	3.08	2	0.46	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1I	31	681	924	-1608	1048	-1889	91	4.62	9.24	9.24	3.08	2	0.46	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1J	31	681	924	-1608	1048	-1889	91	4.62	9.24	9.24	3.08	2	0.46	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1K	31	681	924	-1608	1048	-1889	91	4.62	9.24	9.24	3.08	2	0.46	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1L	31	681	924	-1608	1048	-1889	91	4.62	9.24	9.24	3.08	2	0.46	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1M	31	681	924	-1608	1048	-1889	91	4.62	9.24	9.24	3.08	2	0.46	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1N	31	681	924	-1608	1048	-1889	91	4.62	9.24	9.24	3.08	2	0.46	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1O	31	681	924	-1608	1048	-1889	91	4.62	9.24	9.24	3.08	2	0.46	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1P	31	681	924	-1608	1048	-1889	91	4.62	9.24	9.24	3.08	2	0.46	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
2	31	740	1469	-2275	1804	-2539	99	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.61	0.12	1.31	1.72	1.04	16.8

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	46	681	723	-1608	1048	-1641	218	4.62	9.24	9.24	3.08	2	0.40	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1B	46	681	723	-1608	1048	-1641	218	4.62	9.24	9.24	3.08	2	0.40	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1C	46	681	723	-1608	1048	-1641	218	4.62	9.24	9.24	3.08	2	0.40	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1D	46	681	723	-1608	1048	-1641	218	4.62	9.24	9.24	3.08	2	0.40	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1E	46	681	723	-1608	1048	-1641	218	4.62	9.24	9.24	3.08	2	0.40	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1F	46	681	723	-1608	1048	-1641	218	4.62	9.24	9.24	3.08	2	0.40	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1G	46	681	723	-1608	1048	-1641	218	4.62	9.24	9.24	3.08	2	0.40	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Travi rinforzate SLU - SLV

1B	124	681	-279	-1608	1048	-398	389	4.62	9.24	9.24	3.08	2	0.12	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1C	124	681	-279	-1608	1048	-398	389	4.62	9.24	9.24	3.08	2	0.12	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1D	124	681	-279	-1608	1048	-398	389	4.62	9.24	9.24	3.08	2	0.12	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1E	124	681	-279	-1608	1048	-398	389	4.62	9.24	9.24	3.08	2	0.12	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1F	124	681	-279	-1608	1048	-398	389	4.62	9.24	9.24	3.08	2	0.12	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1G	124	681	-279	-1608	1048	-398	389	4.62	9.24	9.24	3.08	2	0.12	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1H	124	681	-279	-1608	1048	-398	389	4.62	9.24	9.24	3.08	2	0.12	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1I	124	681	-279	-1608	1048	-398	389	4.62	9.24	9.24	3.08	2	0.12	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1J	124	681	-279	-1608	1048	-398	389	4.62	9.24	9.24	3.08	2	0.12	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1K	124	681	-279	-1608	1048	-398	389	4.62	9.24	9.24	3.08	2	0.12	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1L	124	681	-279	-1608	1048	-398	389	4.62	9.24	9.24	3.08	2	0.12	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1M	124	681	-279	-1608	1048	-398	389	4.62	9.24	9.24	3.08	2	0.12	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1N	124	681	-279	-1608	1048	-398	389	4.62	9.24	9.24	3.08	2	0.12	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1O	124	681	-279	-1608	1048	-398	389	4.62	9.24	9.24	3.08	2	0.12	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1P	124	681	-279	-1608	1048	-398	389	4.62	9.24	9.24	3.08	2	0.12	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
2	124	740	-345	-2275	1804	-430	620	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.13	0.12	1.31	1.72	1.04	16.8

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	139	681	-480	-1608	1048	-150	331	4.62	9.24	9.24	3.08	2	0.07	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1B	139	681	-480	-1608	1048	-150	331	4.62	9.24	9.24	3.08	2	0.07	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1C	139	681	-480	-1608	1048	-150	331	4.62	9.24	9.24	3.08	2	0.07	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1D	139	681	-480	-1608	1048	-150	331	4.62	9.24	9.24	3.08	2	0.07	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1E	139	681	-480	-1608	1048	-150	331	4.62	9.24	9.24	3.08	2	0.07	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1F	139	681	-480	-1608	1048	-150	331	4.62	9.24	9.24	3.08	2	0.07	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1G	139	681	-480	-1608	1048	-150	331	4.62	9.24	9.24	3.08	2	0.07	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1H	139	681	-480	-1608	1048	-150	331	4.62	9.24	9.24	3.08	2	0.07	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1I	139	681	-480	-1608	1048	-150	331	4.62	9.24	9.24	3.08	2	0.07	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1J	139	681	-480	-1608	1048	-150	331	4.62	9.24	9.24	3.08	2	0.07	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1K	139	681	-480	-1608	1048	-150	331	4.62	9.24	9.24	3.08	2	0.07	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1L	139	681	-480	-1608	1048	-150	331	4.62	9.24	9.24	3.08	2	0.07	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1M	139	681	-480	-1608	1048	-150	331	4.62	9.24	9.24	3.08	2	0.07	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1N	139	681	-480	-1608	1048	-150	331	4.62	9.24	9.24	3.08	2	0.07	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1O	139	681	-480	-1608	1048	-150	331	4.62	9.24	9.24	3.08	2	0.07	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1P	139	681	-480	-1608	1048	-150	331	4.62	9.24	9.24	3.08	2	0.07	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
2	139	740	-648	-2275	1804	-78	543	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.10	0.12	1.31	1.72	1.04	16.8

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	154	681	-680	-1608	1048	99	241	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.06	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1B	154	681	-680	-1608	1048	99	241	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.06	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1C	154	681	-680	-1608	1048	99	241	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.06	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1D	154	681	-680	-1608	1048	99	241	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.06	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1E	154	681	-680	-1608	1048	99	241	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.06	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1F	154	681	-680	-1608	1048	99	241	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.06	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1G	154	681	-680	-1608	1048	99	241	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.06	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1H	154	681	-680	-1608	1048	99	241	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.06	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1I	154	681	-680	-1608	1048	99	241	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.06	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1J	154	681	-680	-1608	1048	99	241	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.06	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1K	154	681	-680	-1608	1048	99	241	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.06	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1L	154	681	-680	-1608	1048	99	241	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.06	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1M	154	681	-680	-1608	1048	99	241	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.06	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1N	154	681	-680	-1608	1048	99	241	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.06	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1O	154	681	-680	-1608	1048	99	241	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.06	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
1P	154	681	-680	-1608	1048	99	241	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.06	0.07	0.79	0.00	0.00	16.8
2	154	740	-950	-2275	1804	273	420	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.09	0.12	1.31	1.72	1.04	16.8

apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 6.16 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 66 NI 9819 NF 9818 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 3.7260 3.7536 14.4796 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	656	1118	317	1573	638	-178	9.24	4.62	3.08	9.24	2	0.17	0.09	1.08	0.47	0.91	16.8
1B	0	656	1118	317	1573	638	-178	9.24	4.62	3.08	9.24	2	0.17	0.09	1.08	0.47	0.91	16.8
1C	0	656	1118	317	1573	638	-178	9.24	4.62	3.08	9.24	2	0.17	0.09	1.08	0.47	0.91	16.8
1D	0	656	1118	317	1573	638	-178	9.24	4.62	3.08	9.24	2	0.17	0.09	1.08	0.47	0.91	16.8
1E	0	656	1118	317	1573	638	-178	9.24	4.62	3.08	9.24	2	0.17	0.09	1.08	0.47	0.91	16.8
1F	0	656	1118	317	1573	638	-178	9.24	4.62	3.08	9.24	2	0.17	0.09	1.08	0.47	0.91	16.8
1G	0	656	1118	317	1573	638	-178	9.24	4.62	3.08	9.24	2	0.17	0.09	1.08	0.47	0.91	16.8
1H	0	656	1118	317	1573	638	-178	9.24	4.62	3.08	9.24	2	0.17	0.09	1.08	0.47	0.91	16.8
1I	0	656	1118	317	1573	638	-178	9.24	4.62	3.08	9.24	2	0.17	0.09	1.08	0.47	0.91	16.8
1J	0	656	1118	317	1573	638	-178	9.24	4.62	3.08	9.24	2	0.17	0.09	1.08	0.47	0.91	16.8
1K	0	656	1118	317	1573	638	-178	9.24	4.62	3.08	9.24	2	0.17	0.09	1.08	0.47	0.91	16.8
1L	0	656	1118	317	1573	638	-178	9.24	4.62	3.08	9.24	2	0.17	0.09	1.08	0.47	0.91	16.8
1M	0	656	1118	317	1573	638	-178	9.24	4.62	3.08	9.24	2	0.17	0.09	1.08	0.47	0.91	16.8
1N	0	656	1118	317	1573	638	-178	9.24	4.62	3.08	9.24	2	0.17	0.09	1.08	0.47	0.91	16.8
1O	0	656	1118	317	1573	638	-178	9.24	4.62	3.08	9.24	2	0.17	0.09	1.08	0.47	0.91	16.8
1P	0	656	1118	317	1573	638	-178	9.24	4.62	3.08	9.24	2	0.17	0.09	1.08	0.47	0.91	16.8
2	0	649	1808	258	2720	770	-348	9.24	4.62	4.62	9.24	2	0.20	0.16	1.85	0.75	1.57	16.8

apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	15	656	918	317	1573	589	-20	9.24	4.62	3.08	9.24	2	0.16	0.09	1.05	0.38	0.91	16.8
1B	15	656	918	317	1573	589	-20	9.24	4.62	3.08	9.24	2	0.16	0.09	1.05	0.38	0.91	16.8

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Travi rinforzate SLU - SLV

1K	154	656	-887	317	1573	149	1	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.06	0.09	1.05	0.37	0.91	16.8
1L	154	656	-887	317	1573	149	1	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.06	0.09	1.05	0.37	0.91	16.8
1M	154	656	-887	317	1573	149	1	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.06	0.09	1.05	0.37	0.91	16.8
1N	154	656	-887	317	1573	149	1	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.06	0.09	1.05	0.37	0.91	16.8
1O	154	656	-887	317	1573	149	1	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.06	0.09	1.05	0.37	0.91	16.8
1P	154	656	-887	317	1573	149	1	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.06	0.09	1.05	0.37	0.91	16.8
2	154	649	-1216	258	2720	372	109	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.11	0.15	1.78	0.51	1.57	16.8

apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 6.16 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 67 NI 9814 NF 9815 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 4.0500 4.0800 15.1300 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq				Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m		cm	
1A	0	-238	1001	551	-1616	135	15	9.24	4.62	9.24	4.62	6	0.02	0.09	1.09	0.42	0.93	16.8
1B	0	-238	1001	551	-1616	135	15	9.24	4.62	9.24	4.62	6	0.02	0.09	1.09	0.42	0.93	16.8
1C	0	-238	1001	551	-1616	135	15	9.24	4.62	9.24	4.62	6	0.02	0.09	1.09	0.42	0.93	16.8
1D	0	-238	1001	551	-1616	135	15	9.24	4.62	9.24	4.62	6	0.02	0.09	1.09	0.42	0.93	16.8
1E	0	-238	1001	551	-1616	135	15	9.24	4.62	9.24	4.62	6	0.02	0.09	1.09	0.42	0.93	16.8
1F	0	-238	1001	551	-1616	135	15	9.24	4.62	9.24	4.62	6	0.02	0.09	1.09	0.42	0.93	16.8
1G	0	-238	1001	551	-1616	135	15	9.24	4.62	9.24	4.62	6	0.02	0.09	1.09	0.42	0.93	16.8
1H	0	-238	1001	551	-1616	135	15	9.24	4.62	9.24	4.62	6	0.02	0.09	1.09	0.42	0.93	16.8
1I	0	-238	1001	551	-1616	135	15	9.24	4.62	9.24	4.62	6	0.02	0.09	1.09	0.42	0.93	16.8
1J	0	-238	1001	551	-1616	135	15	9.24	4.62	9.24	4.62	6	0.02	0.09	1.09	0.42	0.93	16.8
1K	0	-238	1001	551	-1616	135	15	9.24	4.62	9.24	4.62	6	0.02	0.09	1.09	0.42	0.93	16.8
1L	0	-238	1001	551	-1616	135	15	9.24	4.62	9.24	4.62	6	0.02	0.09	1.09	0.42	0.93	16.8
1M	0	-238	1001	551	-1616	135	15	9.24	4.62	9.24	4.62	6	0.02	0.09	1.09	0.42	0.93	16.8
1N	0	-238	1001	551	-1616	135	15	9.24	4.62	9.24	4.62	6	0.02	0.09	1.09	0.42	0.93	16.8
1O	0	-238	1001	551	-1616	135	15	9.24	4.62	9.24	4.62	6	0.02	0.09	1.09	0.42	0.93	16.8
1P	0	-238	1001	551	-1616	135	15	9.24	4.62	9.24	4.62	6	0.02	0.09	1.09	0.42	0.93	16.8
2	0	-649	1577	1006	-2580	380	-46	9.24	4.62	4.62	9.24	5	0.06	0.15	1.74	0.76	1.49	16.8

apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 6.16 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	16	-238	786	551	-1616	47	158	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.01	0.09	1.07	0.42	0.93	16.8
1B	16	-238	786	551	-1616	47	158	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.01	0.09	1.07	0.42	0.93	16.8
1C	16	-238	786	551	-1616	47	158	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.01	0.09	1.07	0.42	0.93	16.8
1D	16	-238	786	551	-1616	47	158	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.01	0.09	1.07	0.42	0.93	16.8
1E	16	-238	786	551	-1616	47	158	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.01	0.09	1.07	0.42	0.93	16.8
1F	16	-238	786	551	-1616	47	158	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.01	0.09	1.07	0.42	0.93	16.8
1G	16	-238	786	551	-1616	47	158	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.01	0.09	1.07	0.42	0.93	16.8
1H	16	-238	786	551	-1616	47	158	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.01	0.09	1.07	0.42	0.93	16.8
1I	16	-238	786	551	-1616	47	158	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.01	0.09	1.07	0.42	0.93	16.8
1J	16	-238	786	551	-1616	47	158	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.01	0.09	1.07	0.42	0.93	16.8
1K	16	-238	786	551	-1616	47	158	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.01	0.09	1.07	0.42	0.93	16.8
1L	16	-238	786	551	-1616	47	158	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.01	0.09	1.07	0.42	0.93	16.8
1M	16	-238	786	551	-1616	47	158	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.01	0.09	1.07	0.42	0.93	16.8
1N	16	-238	786	551	-1616	47	158	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.01	0.09	1.07	0.42	0.93	16.8
1O	16	-238	786	551	-1616	47	158	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.01	0.09	1.07	0.42	0.93	16.8
1P	16	-238	786	551	-1616	47	158	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.01	0.09	1.07	0.42	0.93	16.8
2	16	-649	1251	1006	-2580	220	179	9.24	4.62	9.24	4.62	3	0.02	0.15	1.70	0.76	1.49	16.8

apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 6.16 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	32	-238	572	551	-1616	-40	266	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.02	0.09	1.04	0.42	0.93	16.8
1B	32	-238	572	551	-1616	-40	266	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.02	0.09	1.04	0.42	0.93	16.8
1C	32	-238	572	551	-1616	-40	266	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.02	0.09	1.04	0.42	0.93	16.8
1D	32	-238	572	551	-1616	-40	266	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.02	0.09	1.04	0.42	0.93	16.8
1E	32	-238	572	551	-1616	-40	266	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.02	0.09	1.04	0.42	0.93	16.8
1F	32	-238	572	551	-1616	-40	266	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.02	0.09	1.04	0.42	0.93	16.8
1G	32	-238	572	551	-1616	-40	266	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.02	0.09	1.04	0.42	0.93	16.8
1H	32	-238	572	551	-1616	-40	266	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.02	0.09	1.04	0.42	0.93	16.8
1I	32	-238	572	551	-1616	-40	266	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.02	0.09	1.04	0.42	0.93	16.8
1J	32	-238	572	551	-1616	-40	266	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.02	0.09	1.04	0.42	0.93	16.8
1K	32	-238	572	551	-1616	-40	266	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.02	0.09	1.04	0.42	0.93	16.8
1L	32	-238	572	551	-1616	-40	266	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.02	0.09	1.04	0.42	0.93	16.8
1M	32	-238	572	551	-1616	-40	266	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.02	0.09	1.04	0.42	0.93	16.8
1N	32	-238	572	551	-1616	-40	266	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.02	0.09	1.04	0.42	0.93	16.8
1O	32	-238	572	551	-1616	-40	266	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.02	0.09	1.04	0.42	0.93	16.8
1P	32	-238	572	551	-1616	-40	266	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.02	0.09	1.04	0.42	0.93	16.8
2	32	-649	925	1006	-2580	60	352	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.02	0.14	1.66	0.76	1.49	16.8

apost= 6.16 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	48	-238	357	551	-1616	-128	340	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.03	0.09	1.03	0.42	0.93	16.8
1B	48	-238	357	551	-1616	-128	340	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.03	0.09	1.03	0.42	0.93	16.8
1C	48	-238	357	551	-1616	-128	340	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.03	0.09	1.03	0.42	0.93	16.8
1D	48	-238	357	551	-1616	-128	340	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.03	0.09	1.03	0.42	0.93	16.8
1E	48	-238	357	551	-1616	-128	340	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.03	0.09	1.03	0.42	0.93	16.8
1F	48	-238	357	551	-1616	-128	340	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.03	0.09	1.03	0.42	0.93	16.8
1G	48	-238	357	551	-1616	-128	340	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.03	0.09	1.03	0.42	0.93	16.8
1H	48	-238	357	551	-1616	-128	340	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.03	0.09	1.03	0.42	0.93	16.8
1I	48	-238	357	551	-1616	-128	340	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.03	0.09	1.03	0.42	0.93	16.8
1J	48	-238	357	551	-1616	-128	340	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.03	0.09	1.03	0.42	0.93	16.8
1K	48	-238	357	551	-1616	-128	340	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.03	0.09	1.03	0.42	0.93	16.8

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Travi rinforzate SLU - SLV

1F	127	-238	-716	551	-1616	-566	197	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.12	0.09	1.06	0.42	0.93	16.8
1G	127	-238	-716	551	-1616	-566	197	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.12	0.09	1.06	0.42	0.93	16.8
1H	127	-238	-716	551	-1616	-566	197	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.12	0.09	1.06	0.42	0.93	16.8
1I	127	-238	-716	551	-1616	-566	197	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.12	0.09	1.06	0.42	0.93	16.8
1J	127	-238	-716	551	-1616	-566	197	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.12	0.09	1.06	0.42	0.93	16.8
1K	127	-238	-716	551	-1616	-566	197	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.12	0.09	1.06	0.42	0.93	16.8
1L	127	-238	-716	551	-1616	-566	197	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.12	0.09	1.06	0.42	0.93	16.8
1M	127	-238	-716	551	-1616	-566	197	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.12	0.09	1.06	0.42	0.93	16.8
1N	127	-238	-716	551	-1616	-566	197	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.12	0.09	1.06	0.42	0.93	16.8
1O	127	-238	-716	551	-1616	-566	197	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.12	0.09	1.06	0.42	0.93	16.8
1P	127	-238	-716	551	-1616	-566	197	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.12	0.09	1.06	0.42	0.93	16.8
2	127	-649	-1029	1006	-2580	-900	303	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.18	0.14	1.68	0.76	1.49	16.8

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	143	-238	-930	551	-1616	-654	66	4.62	9.24	9.24	4.62	3	0.14	0.09	1.08	0.42	0.93	16.8
1B	143	-238	-930	551	-1616	-654	66	4.62	9.24	9.24	4.62	3	0.14	0.09	1.08	0.42	0.93	16.8
1C	143	-238	-930	551	-1616	-654	66	4.62	9.24	9.24	4.62	3	0.14	0.09	1.08	0.42	0.93	16.8
1D	143	-238	-930	551	-1616	-654	66	4.62	9.24	9.24	4.62	3	0.14	0.09	1.08	0.42	0.93	16.8
1E	143	-238	-930	551	-1616	-654	66	4.62	9.24	9.24	4.62	3	0.14	0.09	1.08	0.42	0.93	16.8
1F	143	-238	-930	551	-1616	-654	66	4.62	9.24	9.24	4.62	3	0.14	0.09	1.08	0.42	0.93	16.8
1G	143	-238	-930	551	-1616	-654	66	4.62	9.24	9.24	4.62	3	0.14	0.09	1.08	0.42	0.93	16.8
1H	143	-238	-930	551	-1616	-654	66	4.62	9.24	9.24	4.62	3	0.14	0.09	1.08	0.42	0.93	16.8
1I	143	-238	-930	551	-1616	-654	66	4.62	9.24	9.24	4.62	3	0.14	0.09	1.08	0.42	0.93	16.8
1J	143	-238	-930	551	-1616	-654	66	4.62	9.24	9.24	4.62	3	0.14	0.09	1.08	0.42	0.93	16.8
1K	143	-238	-930	551	-1616	-654	66	4.62	9.24	9.24	4.62	3	0.14	0.09	1.08	0.42	0.93	16.8
1L	143	-238	-930	551	-1616	-654	66	4.62	9.24	9.24	4.62	3	0.14	0.09	1.08	0.42	0.93	16.8
1M	143	-238	-930	551	-1616	-654	66	4.62	9.24	9.24	4.62	3	0.14	0.09	1.08	0.42	0.93	16.8
1N	143	-238	-930	551	-1616	-654	66	4.62	9.24	9.24	4.62	3	0.14	0.09	1.08	0.42	0.93	16.8
1O	143	-238	-930	551	-1616	-654	66	4.62	9.24	9.24	4.62	3	0.14	0.09	1.08	0.42	0.93	16.8
1P	143	-238	-930	551	-1616	-654	66	4.62	9.24	9.24	4.62	3	0.14	0.09	1.08	0.42	0.93	16.8
2	143	-649	-1355	1006	-2580	-1060	113	4.62	9.24	9.24	4.62	4	0.21	0.15	1.71	0.76	1.49	16.8

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	159	-238	-1145	551	-1616	-742	-99	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.16	0.10	1.10	0.48	0.93	16.8
1B	159	-238	-1145	551	-1616	-742	-99	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.16	0.10	1.10	0.48	0.93	16.8
1C	159	-238	-1145	551	-1616	-742	-99	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.16	0.10	1.10	0.48	0.93	16.8
1D	159	-238	-1145	551	-1616	-742	-99	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.16	0.10	1.10	0.48	0.93	16.8
1E	159	-238	-1145	551	-1616	-742	-99	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.16	0.10	1.10	0.48	0.93	16.8
1F	159	-238	-1145	551	-1616	-742	-99	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.16	0.10	1.10	0.48	0.93	16.8
1G	159	-238	-1145	551	-1616	-742	-99	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.16	0.10	1.10	0.48	0.93	16.8
1H	159	-238	-1145	551	-1616	-742	-99	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.16	0.10	1.10	0.48	0.93	16.8
1I	159	-238	-1145	551	-1616	-742	-99	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.16	0.10	1.10	0.48	0.93	16.8
1J	159	-238	-1145	551	-1616	-742	-99	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.16	0.10	1.10	0.48	0.93	16.8
1K	159	-238	-1145	551	-1616	-742	-99	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.16	0.10	1.10	0.48	0.93	16.8
1L	159	-238	-1145	551	-1616	-742	-99	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.16	0.10	1.10	0.48	0.93	16.8
1M	159	-238	-1145	551	-1616	-742	-99	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.16	0.10	1.10	0.48	0.93	16.8
1N	159	-238	-1145	551	-1616	-742	-99	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.16	0.10	1.10	0.48	0.93	16.8
1O	159	-238	-1145	551	-1616	-742	-99	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.16	0.10	1.10	0.48	0.93	16.8
1P	159	-238	-1145	551	-1616	-742	-99	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.16	0.10	1.10	0.48	0.93	16.8
2	159	-649	-1681	1006	-2580	-1220	-128	4.62	9.24	4.62	9.24	4	0.25	0.15	1.75	0.76	1.49	16.8

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 68 NI 9817 NF 9816 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 3.5000 4.0800 14.5800 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx, M	Bielle	V, Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-953	752	-448	454	-789	122	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.14	0.03	0.36	0.00	0.00	16.8
1B	0	-953	752	-448	454	-789	122	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.14	0.03	0.36	0.00	0.00	16.8
1C	0	-953	752	-448	454	-789	122	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.14	0.03	0.36	0.00	0.00	16.8
1D	0	-953	752	-448	454	-789	122	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.14	0.03	0.36	0.00	0.00	16.8
1E	0	-953	752	-448	454	-789	122	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.14	0.03	0.36	0.00	0.00	16.8
1F	0	-953	752	-448	454	-789	122	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.14	0.03	0.36	0.00	0.00	16.8
1G	0	-953	752	-448	454	-789	122	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.14	0.03	0.36	0.00	0.00	16.8
1H	0	-953	752	-448	454	-789	122	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.14	0.03	0.36	0.00	0.00	16.8
1I	0	-953	752	-448	454	-789	122	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.14	0.03	0.36	0.00	0.00	16.8
1J	0	-953	752	-448	454	-789	122	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.14	0.03	0.36	0.00	0.00	16.8
1K	0	-953	752	-448	454	-789	122	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.14	0.03	0.36	0.00	0.00	16.8
1L	0	-953	752	-448	454	-789	122	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.14	0.03	0.36	0.00	0.00	16.8
1M	0	-953	752	-448	454	-789	122	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.14	0.03	0.36	0.00	0.00	16.8
1N	0	-953	752	-448	454	-789	122	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.14	0.03	0.36	0.00	0.00	16.8
1O	0	-953	752	-448	454	-789	122	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.14	0.03	0.36	0.00	0.00	16.8
1P	0	-953	752	-448	454	-789	122	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.14	0.03	0.36	0.00	0.00	16.8
2	0	-1860	1189	-738	812	-1177	149	3.08	9.24	9.24	3.08	5	0.19	0.06	0.63	0.00	0.00	16.8

apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	15	-953	552	-448	454	-720	222	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.12	0.03	0.34	0.00	0.00	16.8
1B	15	-953	552	-448	454	-720	222	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.12	0.03	0.34	0.00	0.00	16.8
1C	15	-953	552	-448	454	-720	222	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.12	0.03	0.34	0.00	0.00	16.8
1D	15	-953	552	-448	454	-720	222	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.12	0.03	0.34	0.00	0.00	16.8
1E	15	-953	552	-448	454	-720	222	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.12	0.03	0.34	0.00	0.00	16.8
1F	15	-953	552	-448	454	-720	222	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.12	0.03	0.34	0.00	0.00	16.8

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Travi rinforzate SLU - SLV

10	154	-953	-1248	-448	454	-97	-262	3.08	9.24	3.08	9.24	3	0.01	0.04	0.41	0.00	0.00	16.8
1P	154	-953	-1248	-448	454	-97	-262	3.08	9.24	3.08	9.24	3	0.01	0.04	0.41	0.00	0.00	16.8
2	154	-1860	-1865	-738	812	-37	-374	3.08	9.24	3.08	9.24	4	0.01	0.06	0.70	0.00	0.00	16.8

apost= -- aant= 6.16 ainf= -- asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 69 NI 9813 NF 9812 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 3.2200 3.7536 13.9736 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-934	678	-334	-1606	-517	296	4.62	9.24	9.24	4.62	3	0.08	0.09	1.05	0.28	0.93	16.8
1B	0	-934	678	-334	-1606	-517	296	4.62	9.24	9.24	4.62	3	0.08	0.09	1.05	0.28	0.93	16.8
1C	0	-934	678	-334	-1606	-517	296	4.62	9.24	9.24	4.62	3	0.08	0.09	1.05	0.28	0.93	16.8
1D	0	-934	678	-334	-1606	-517	296	4.62	9.24	9.24	4.62	3	0.08	0.09	1.05	0.28	0.93	16.8
1E	0	-934	678	-334	-1606	-517	296	4.62	9.24	9.24	4.62	3	0.08	0.09	1.05	0.28	0.93	16.8
1F	0	-934	678	-334	-1606	-517	296	4.62	9.24	9.24	4.62	3	0.08	0.09	1.05	0.28	0.93	16.8
1G	0	-934	678	-334	-1606	-517	296	4.62	9.24	9.24	4.62	3	0.08	0.09	1.05	0.28	0.93	16.8
1H	0	-934	678	-334	-1606	-517	296	4.62	9.24	9.24	4.62	3	0.08	0.09	1.05	0.28	0.93	16.8
1I	0	-934	678	-334	-1606	-517	296	4.62	9.24	9.24	4.62	3	0.08	0.09	1.05	0.28	0.93	16.8
1J	0	-934	678	-334	-1606	-517	296	4.62	9.24	9.24	4.62	3	0.08	0.09	1.05	0.28	0.93	16.8
1K	0	-934	678	-334	-1606	-517	296	4.62	9.24	9.24	4.62	3	0.08	0.09	1.05	0.28	0.93	16.8
1L	0	-934	678	-334	-1606	-517	296	4.62	9.24	9.24	4.62	3	0.08	0.09	1.05	0.28	0.93	16.8
1M	0	-934	678	-334	-1606	-517	296	4.62	9.24	9.24	4.62	3	0.08	0.09	1.05	0.28	0.93	16.8
1N	0	-934	678	-334	-1606	-517	296	4.62	9.24	9.24	4.62	3	0.08	0.09	1.05	0.28	0.93	16.8
1O	0	-934	678	-334	-1606	-517	296	4.62	9.24	9.24	4.62	3	0.08	0.09	1.05	0.28	0.93	16.8
1P	0	-934	678	-334	-1606	-517	296	4.62	9.24	9.24	4.62	3	0.08	0.09	1.05	0.28	0.93	16.8
2	0	-1768	1012	-53	-2717	-337	455	4.62	9.24	9.24	4.62	3	0.02	0.15	1.76	0.42	1.57	16.8

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	16	-934	479	-334	-1606	-464	388	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.07	0.09	1.03	0.25	0.93	16.8
1B	16	-934	479	-334	-1606	-464	388	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.07	0.09	1.03	0.25	0.93	16.8
1C	16	-934	479	-334	-1606	-464	388	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.07	0.09	1.03	0.25	0.93	16.8
1D	16	-934	479	-334	-1606	-464	388	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.07	0.09	1.03	0.25	0.93	16.8
1E	16	-934	479	-334	-1606	-464	388	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.07	0.09	1.03	0.25	0.93	16.8
1F	16	-934	479	-334	-1606	-464	388	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.07	0.09	1.03	0.25	0.93	16.8
1G	16	-934	479	-334	-1606	-464	388	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.07	0.09	1.03	0.25	0.93	16.8
1H	16	-934	479	-334	-1606	-464	388	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.07	0.09	1.03	0.25	0.93	16.8
1I	16	-934	479	-334	-1606	-464	388	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.07	0.09	1.03	0.25	0.93	16.8
1J	16	-934	479	-334	-1606	-464	388	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.07	0.09	1.03	0.25	0.93	16.8
1K	16	-934	479	-334	-1606	-464	388	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.07	0.09	1.03	0.25	0.93	16.8
1L	16	-934	479	-334	-1606	-464	388	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.07	0.09	1.03	0.25	0.93	16.8
1M	16	-934	479	-334	-1606	-464	388	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.07	0.09	1.03	0.25	0.93	16.8
1N	16	-934	479	-334	-1606	-464	388	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.07	0.09	1.03	0.25	0.93	16.8
1O	16	-934	479	-334	-1606	-464	388	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.07	0.09	1.03	0.25	0.93	16.8
1P	16	-934	479	-334	-1606	-464	388	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.07	0.09	1.03	0.25	0.93	16.8
2	16	-1768	711	-53	-2717	-329	592	4.62	9.24	9.24	4.62	3	0.02	0.15	1.73	0.30	1.57	16.8

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	32	-934	281	-334	-1606	-411	449	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.06	0.09	1.00	0.25	0.93	16.8
1B	32	-934	281	-334	-1606	-411	449	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.06	0.09	1.00	0.25	0.93	16.8
1C	32	-934	281	-334	-1606	-411	449	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.06	0.09	1.00	0.25	0.93	16.8
1D	32	-934	281	-334	-1606	-411	449	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.06	0.09	1.00	0.25	0.93	16.8
1E	32	-934	281	-334	-1606	-411	449	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.06	0.09	1.00	0.25	0.93	16.8
1F	32	-934	281	-334	-1606	-411	449	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.06	0.09	1.00	0.25	0.93	16.8
1G	32	-934	281	-334	-1606	-411	449	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.06	0.09	1.00	0.25	0.93	16.8
1H	32	-934	281	-334	-1606	-411	449	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.06	0.09	1.00	0.25	0.93	16.8
1I	32	-934	281	-334	-1606	-411	449	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.06	0.09	1.00	0.25	0.93	16.8
1J	32	-934	281	-334	-1606	-411	449	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.06	0.09	1.00	0.25	0.93	16.8
1K	32	-934	281	-334	-1606	-411	449	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.06	0.09	1.00	0.25	0.93	16.8
1L	32	-934	281	-334	-1606	-411	449	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.06	0.09	1.00	0.25	0.93	16.8
1M	32	-934	281	-334	-1606	-411	449	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.06	0.09	1.00	0.25	0.93	16.8
1N	32	-934	281	-334	-1606	-411	449	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.06	0.09	1.00	0.25	0.93	16.8
1O	32	-934	281	-334	-1606	-411	449	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.06	0.09	1.00	0.25	0.93	16.8
1P	32	-934	281	-334	-1606	-411	449	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.06	0.09	1.00	0.25	0.93	16.8
2	32	-1768	410	-53	-2717	-321	681	4.62	9.24	9.24	4.62	3	0.02	0.14	1.69	0.17	1.57	16.8

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	48	-934	83	-334	-1606	-358	478	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.04	0.09	1.00	0.25	0.93	16.8
1B	48	-934	83	-334	-1606	-358	478	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.04	0.09	1.00	0.25	0.93	16.8
1C	48	-934	83	-334	-1606	-358	478	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.04	0.09	1.00	0.25	0.93	16.8
1D	48	-934	83	-334	-1606	-358	478	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.04	0.09	1.00	0.25	0.93	16.8
1E	48	-934	83	-334	-1606	-358	478	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.04	0.09	1.00	0.25	0.93	16.8
1F	48	-934	83	-334	-1606	-358	478	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.04	0.09	1.00	0.25	0.93	16.8
1G	48	-934	83	-334	-1606	-358	478	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.04	0.09	1.00	0.25	0.93	16.8
1H	48	-934	83	-334	-1606	-358	478	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.04	0.09	1.00	0.25	0.93	16.8
1I	48	-934	83	-334	-1606	-358	478	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.04	0.09	1.00	0.25	0.93	16.8
1J	48	-934	83	-334	-1606	-358	478	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.04	0.09	1.00	0.25	0.93	16.8
1K	48	-934	83	-334	-1606	-358	478	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.04	0.09	1.00	0.25	0.93	16.8
1L	48	-934	83	-334	-1606	-358	478	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.04	0.09	1.00	0.25	0.93	16.8
1M	48	-934	83	-334	-1606	-358	478	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.04	0.09	1.00	0.25	0.93	16.8
1N	48	-934	83	-334	-1606	-358	478	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.04	0.09	1.00	0.25	0.93	16.8
1O	48	-934	83	-334	-1606	-358	478	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.04	0.09	1.00	0.25	0.93	16.8

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Travi rinforzate SLU - SLV

1J	127	-934	-909	-334	-1606	-93	149	4.62	9.24	9.24	4.62	4	0.00	0.09	1.07	0.38	0.93	16.8
1K	127	-934	-909	-334	-1606	-93	149	4.62	9.24	9.24	4.62	4	0.00	0.09	1.07	0.38	0.93	16.8
1L	127	-934	-909	-334	-1606	-93	149	4.62	9.24	9.24	4.62	4	0.00	0.09	1.07	0.38	0.93	16.8
1M	127	-934	-909	-334	-1606	-93	149	4.62	9.24	9.24	4.62	4	0.00	0.09	1.07	0.38	0.93	16.8
1N	127	-934	-909	-334	-1606	-93	149	4.62	9.24	9.24	4.62	4	0.00	0.09	1.07	0.38	0.93	16.8
1O	127	-934	-909	-334	-1606	-93	149	4.62	9.24	9.24	4.62	4	0.00	0.09	1.07	0.38	0.93	16.8
1P	127	-934	-909	-334	-1606	-93	149	4.62	9.24	9.24	4.62	4	0.00	0.09	1.07	0.38	0.93	16.8
2	127	-1768	-1394	-53	-2717	-270	211	4.62	9.24	9.24	4.62	4	0.01	0.16	1.80	0.58	1.57	16.8

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	143	-934	-1108	-334	-1606	-40	-11	4.62	9.24	4.62	9.24	6	0.00	0.10	1.10	0.46	0.93	16.8
1B	143	-934	-1108	-334	-1606	-40	-11	4.62	9.24	4.62	9.24	6	0.00	0.10	1.10	0.46	0.93	16.8
1C	143	-934	-1108	-334	-1606	-40	-11	4.62	9.24	4.62	9.24	6	0.00	0.10	1.10	0.46	0.93	16.8
1D	143	-934	-1108	-334	-1606	-40	-11	4.62	9.24	4.62	9.24	6	0.00	0.10	1.10	0.46	0.93	16.8
1E	143	-934	-1108	-334	-1606	-40	-11	4.62	9.24	4.62	9.24	6	0.00	0.10	1.10	0.46	0.93	16.8
1F	143	-934	-1108	-334	-1606	-40	-11	4.62	9.24	4.62	9.24	6	0.00	0.10	1.10	0.46	0.93	16.8
1G	143	-934	-1108	-334	-1606	-40	-11	4.62	9.24	4.62	9.24	6	0.00	0.10	1.10	0.46	0.93	16.8
1H	143	-934	-1108	-334	-1606	-40	-11	4.62	9.24	4.62	9.24	6	0.00	0.10	1.10	0.46	0.93	16.8
1I	143	-934	-1108	-334	-1606	-40	-11	4.62	9.24	4.62	9.24	6	0.00	0.10	1.10	0.46	0.93	16.8
1J	143	-934	-1108	-334	-1606	-40	-11	4.62	9.24	4.62	9.24	6	0.00	0.10	1.10	0.46	0.93	16.8
1K	143	-934	-1108	-334	-1606	-40	-11	4.62	9.24	4.62	9.24	6	0.00	0.10	1.10	0.46	0.93	16.8
1L	143	-934	-1108	-334	-1606	-40	-11	4.62	9.24	4.62	9.24	6	0.00	0.10	1.10	0.46	0.93	16.8
1M	143	-934	-1108	-334	-1606	-40	-11	4.62	9.24	4.62	9.24	6	0.00	0.10	1.10	0.46	0.93	16.8
1N	143	-934	-1108	-334	-1606	-40	-11	4.62	9.24	4.62	9.24	6	0.00	0.10	1.10	0.46	0.93	16.8
1O	143	-934	-1108	-334	-1606	-40	-11	4.62	9.24	4.62	9.24	6	0.00	0.10	1.10	0.46	0.93	16.8
1P	143	-934	-1108	-334	-1606	-40	-11	4.62	9.24	4.62	9.24	6	0.00	0.10	1.10	0.46	0.93	16.8
2	143	-1768	-1695	-53	-2717	-262	-35	4.62	9.24	4.62	9.24	6	0.01	0.16	1.84	0.71	1.57	16.8

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	159	-934	-1306	-334	-1606	13	-203	9.24	4.62	4.62	9.24	3	0.00	0.10	1.12	0.54	0.93	16.8
1B	159	-934	-1306	-334	-1606	13	-203	9.24	4.62	4.62	9.24	3	0.00	0.10	1.12	0.54	0.93	16.8
1C	159	-934	-1306	-334	-1606	13	-203	9.24	4.62	4.62	9.24	3	0.00	0.10	1.12	0.54	0.93	16.8
1D	159	-934	-1306	-334	-1606	13	-203	9.24	4.62	4.62	9.24	3	0.00	0.10	1.12	0.54	0.93	16.8
1E	159	-934	-1306	-334	-1606	13	-203	9.24	4.62	4.62	9.24	3	0.00	0.10	1.12	0.54	0.93	16.8
1F	159	-934	-1306	-334	-1606	13	-203	9.24	4.62	4.62	9.24	3	0.00	0.10	1.12	0.54	0.93	16.8
1G	159	-934	-1306	-334	-1606	13	-203	9.24	4.62	4.62	9.24	3	0.00	0.10	1.12	0.54	0.93	16.8
1H	159	-934	-1306	-334	-1606	13	-203	9.24	4.62	4.62	9.24	3	0.00	0.10	1.12	0.54	0.93	16.8
1I	159	-934	-1306	-334	-1606	13	-203	9.24	4.62	4.62	9.24	3	0.00	0.10	1.12	0.54	0.93	16.8
1J	159	-934	-1306	-334	-1606	13	-203	9.24	4.62	4.62	9.24	3	0.00	0.10	1.12	0.54	0.93	16.8
1K	159	-934	-1306	-334	-1606	13	-203	9.24	4.62	4.62	9.24	3	0.00	0.10	1.12	0.54	0.93	16.8
1L	159	-934	-1306	-334	-1606	13	-203	9.24	4.62	4.62	9.24	3	0.00	0.10	1.12	0.54	0.93	16.8
1M	159	-934	-1306	-334	-1606	13	-203	9.24	4.62	4.62	9.24	3	0.00	0.10	1.12	0.54	0.93	16.8
1N	159	-934	-1306	-334	-1606	13	-203	9.24	4.62	4.62	9.24	3	0.00	0.10	1.12	0.54	0.93	16.8
1O	159	-934	-1306	-334	-1606	13	-203	9.24	4.62	4.62	9.24	3	0.00	0.10	1.12	0.54	0.93	16.8
1P	159	-934	-1306	-334	-1606	13	-203	9.24	4.62	4.62	9.24	3	0.00	0.10	1.12	0.54	0.93	16.8
2	159	-1768	-1996	-53	-2717	-254	-328	4.62	9.24	4.62	9.24	4	0.01	0.16	1.87	0.83	1.57	16.8

apost= 6.16 aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 73 NI 10315 NF 11463 SEZ. Rp B= 90.0 H= 60.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 13.5000 17.5570 9.8940 40.9510 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq				Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m		cm	
1A	0	13400	3078	579	-266	-332	-126	3.08	16.93	3.08	16.93	1	0.58	0.02	0.22	0.00	0.00	7.4
1B	0	13400	3078	579	-266	-332	-126	3.08	16.93	3.08	16.93	1	0.58	0.02	0.22	0.00	0.00	7.4
1C	0	13400	3078	579	-266	-332	-126	3.08	16.93	3.08	16.93	1	0.58	0.02	0.22	0.00	0.00	7.4
1D	0	13400	3078	579	-266	-332	-126	3.08	16.93	3.08	16.93	1	0.58	0.02	0.22	0.00	0.00	7.4
1E	0	13400	3078	579	-266	-332	-126	3.08	16.93	3.08	16.93	1	0.58	0.02	0.22	0.00	0.00	7.4
1F	0	13400	3078	579	-266	-332	-126	3.08	16.93	3.08	16.93	1	0.58	0.02	0.22	0.00	0.00	7.4
1G	0	13400	3078	579	-266	-332	-126	3.08	16.93	3.08	16.93	1	0.58	0.02	0.22	0.00	0.00	7.4
1H	0	13400	3078	579	-266	-332	-126	3.08	16.93	3.08	16.93	1	0.58	0.02	0.22	0.00	0.00	7.4
1I	0	13400	3078	579	-266	-332	-126	3.08	16.93	3.08	16.93	1	0.58	0.02	0.22	0.00	0.00	7.4
1J	0	13400	3078	579	-266	-332	-126	3.08	16.93	3.08	16.93	1	0.58	0.02	0.22	0.00	0.00	7.4
1K	0	13400	3078	579	-266	-332	-126	3.08	16.93	3.08	16.93	1	0.58	0.02	0.22	0.00	0.00	7.4
1L	0	13400	3078	579	-266	-332	-126	3.08	16.93	3.08	16.93	1	0.58	0.02	0.22	0.00	0.00	7.4
1M	0	13400	3078	579	-266	-332	-126	3.08	16.93	3.08	16.93	1	0.58	0.02	0.22	0.00	0.00	7.4
1N	0	13400	3078	579	-266	-332	-126	3.08	16.93	3.08	16.93	1	0.58	0.02	0.22	0.00	0.00	7.4
1O	0	13400	3078	579	-266	-332	-126	3.08	16.93	3.08	16.93	1	0.58	0.02	0.22	0.00	0.00	7.4
1P	0	13400	3078	579	-266	-332	-126	3.08	16.93	3.08	16.93	1	0.58	0.02	0.22	0.00	0.00	7.4
2	0	18880	4624	594	-295	-338	-186	3.08	16.93	3.08	16.93	1	0.80	0.03	0.32	0.00	0.00	7.4

apost= -- aant= 13.85 ainf= -- asup= 13.85 staffe= 2 d 8 / 7.4 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	13	13400	2583	579	-266	-409	253	3.08	16.93	16.93	3.08	1	0.59	0.02	0.20	0.00	0.00	7.4
1B	13	13400	2583	579	-266	-409	253	3.08	16.93	16.93	3.08	1	0.59	0.02	0.20	0.00	0.00	7.4
1C	13	13400	2583	579	-266	-409	253	3.08	16.93	16.93	3.08	1	0.59	0.02	0.20	0.00	0.00	7.4
1D	13	13400	2583	579	-266	-409	253	3.08	16.93	16.93	3.08	1	0.59	0.02	0.20	0.00	0.00	7.4
1E	13	13400	2583	579	-266	-409	253	3.08	16.93	16.93	3.08	1	0.59	0.02	0.20	0.00	0.00	7.4
1F	13	13400	2583	579	-266	-409	253	3.08	16.93	16.93	3.08	1	0.59	0.02	0.20	0.00	0.00	7.4
1G	13	13400	2583	579	-266	-409	253	3.08	16.93	16.93	3.08	1	0.59	0.02	0.20	0.00	0.00	7.4
1H	13	13400	2583	579	-266	-409	253	3.08	16.93	16.93	3.08	1	0.59	0.02	0.20	0.00	0.00	7.4
1I	13	13400	2583	579	-266	-409	253	3.08	16.93	16.93	3.08	1	0.59	0.02	0.20	0.00	0.00	7.4
1J	13	13400	2583	579	-266	-409	253	3.08	16.93	16.93	3.08	1	0.59	0.02	0.20	0.00	0.00	7.4

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Travi rinforzate SLU - SLV

apost= -- aant= 13.85 ainf= 13.85 asup= -- staffe= 2 d 8 / 7.4 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 74 NI 11463 NF 10288 SEZ. Rp B= 90.0 H= 60.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 13.5000 17.5570 9.8940 40.9510 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m		cm
1A	0	14140	4531	335	-194	-1691	680	3.08	16.93	16.93	3.08	1	0.74	0.03	0.29	0.00	0.00	7.4
1B	0	14140	4531	335	-194	-1691	680	3.08	16.93	16.93	3.08	1	0.74	0.03	0.29	0.00	0.00	7.4
1C	0	14140	4531	335	-194	-1691	680	3.08	16.93	16.93	3.08	1	0.74	0.03	0.29	0.00	0.00	7.4
1D	0	14140	4531	335	-194	-1691	680	3.08	16.93	16.93	3.08	1	0.74	0.03	0.29	0.00	0.00	7.4
1E	0	14140	4531	335	-194	-1691	680	3.08	16.93	16.93	3.08	1	0.74	0.03	0.29	0.00	0.00	7.4
1F	0	14140	4531	335	-194	-1691	680	3.08	16.93	16.93	3.08	1	0.74	0.03	0.29	0.00	0.00	7.4
1G	0	14140	4531	335	-194	-1691	680	3.08	16.93	16.93	3.08	1	0.74	0.03	0.29	0.00	0.00	7.4
1H	0	14140	4531	335	-194	-1691	680	3.08	16.93	16.93	3.08	1	0.74	0.03	0.29	0.00	0.00	7.4
1I	0	14140	4531	335	-194	-1691	680	3.08	16.93	16.93	3.08	1	0.74	0.03	0.29	0.00	0.00	7.4
1J	0	14140	4531	335	-194	-1691	680	3.08	16.93	16.93	3.08	1	0.74	0.03	0.29	0.00	0.00	7.4
1K	0	14140	4531	335	-194	-1691	680	3.08	16.93	16.93	3.08	1	0.74	0.03	0.29	0.00	0.00	7.4
1L	0	14140	4531	335	-194	-1691	680	3.08	16.93	16.93	3.08	1	0.74	0.03	0.29	0.00	0.00	7.4
1M	0	14140	4531	335	-194	-1691	680	3.08	16.93	16.93	3.08	1	0.74	0.03	0.29	0.00	0.00	7.4
1N	0	14140	4531	335	-194	-1691	680	3.08	16.93	16.93	3.08	1	0.74	0.03	0.29	0.00	0.00	7.4
1O	0	14140	4531	335	-194	-1691	680	3.08	16.93	16.93	3.08	1	0.74	0.03	0.29	0.00	0.00	7.4
1P	0	14140	4531	335	-194	-1691	680	3.08	16.93	16.93	3.08	1	0.74	0.03	0.29	0.00	0.00	7.4
2	0	19920	7008	411	-156	-1929	1057	3.08	16.93	16.93	3.08	1	1.00	0.05	0.42	0.00	0.00	7.4

apost= -- aant= 13.85 ainf= 13.85 asup= -- staffe= 2 d 8 / 7.4 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	16	14140	3939	335	-194	-1745	1357	3.08	16.93	16.93	3.08	1	0.78	0.03	0.26	0.00	0.00	7.4
1B	16	14140	3939	335	-194	-1745	1357	3.08	16.93	16.93	3.08	1	0.78	0.03	0.26	0.00	0.00	7.4
1C	16	14140	3939	335	-194	-1745	1357	3.08	16.93	16.93	3.08	1	0.78	0.03	0.26	0.00	0.00	7.4
1D	16	14140	3939	335	-194	-1745	1357	3.08	16.93	16.93	3.08	1	0.78	0.03	0.26	0.00	0.00	7.4
1E	16	14140	3939	335	-194	-1745	1357	3.08	16.93	16.93	3.08	1	0.78	0.03	0.26	0.00	0.00	7.4
1F	16	14140	3939	335	-194	-1745	1357	3.08	16.93	16.93	3.08	1	0.78	0.03	0.26	0.00	0.00	7.4
1G	16	14140	3939	335	-194	-1745	1357	3.08	16.93	16.93	3.08	1	0.78	0.03	0.26	0.00	0.00	7.4
1H	16	14140	3939	335	-194	-1745	1357	3.08	16.93	16.93	3.08	1	0.78	0.03	0.26	0.00	0.00	7.4
1I	16	14140	3939	335	-194	-1745	1357	3.08	16.93	16.93	3.08	1	0.78	0.03	0.26	0.00	0.00	7.4
1J	16	14140	3939	335	-194	-1745	1357	3.08	16.93	16.93	3.08	1	0.78	0.03	0.26	0.00	0.00	7.4
1K	16	14140	3939	335	-194	-1745	1357	3.08	16.93	16.93	3.08	1	0.78	0.03	0.26	0.00	0.00	7.4
1L	16	14140	3939	335	-194	-1745	1357	3.08	16.93	16.93	3.08	1	0.78	0.03	0.26	0.00	0.00	7.4
1M	16	14140	3939	335	-194	-1745	1357	3.08	16.93	16.93	3.08	1	0.78	0.03	0.26	0.00	0.00	7.4
1N	16	14140	3939	335	-194	-1745	1357	3.08	16.93	16.93	3.08	1	0.78	0.03	0.26	0.00	0.00	7.4
1O	16	14140	3939	335	-194	-1745	1357	3.08	16.93	16.93	3.08	1	0.78	0.03	0.26	0.00	0.00	7.4
1P	16	14140	3939	335	-194	-1745	1357	3.08	16.93	16.93	3.08	1	0.78	0.03	0.26	0.00	0.00	7.4
2	16	19920	6125	411	-156	-1995	2107	3.08	16.93	16.93	3.08	1	0.75	0.04	0.37	0.00	0.00	7.4

apost= -- aant= 13.85 ainf= 13.85 asup= -- staffe= 2 d 8 / 7.4 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	32	14140	3348	335	-194	-1798	1940	3.08	16.93	16.93	3.08	1	0.87	0.02	0.22	0.00	0.00	7.4
1B	32	14140	3348	335	-194	-1798	1940	3.08	16.93	16.93	3.08	1	0.87	0.02	0.22	0.00	0.00	7.4
1C	32	14140	3348	335	-194	-1798	1940	3.08	16.93	16.93	3.08	1	0.87	0.02	0.22	0.00	0.00	7.4
1D	32	14140	3348	335	-194	-1798	1940	3.08	16.93	16.93	3.08	1	0.87	0.02	0.22	0.00	0.00	7.4
1E	32	14140	3348	335	-194	-1798	1940	3.08	16.93	16.93	3.08	1	0.87	0.02	0.22	0.00	0.00	7.4
1F	32	14140	3348	335	-194	-1798	1940	3.08	16.93	16.93	3.08	1	0.87	0.02	0.22	0.00	0.00	7.4
1G	32	14140	3348	335	-194	-1798	1940	3.08	16.93	16.93	3.08	1	0.87	0.02	0.22	0.00	0.00	7.4
1H	32	14140	3348	335	-194	-1798	1940	3.08	16.93	16.93	3.08	1	0.87	0.02	0.22	0.00	0.00	7.4
1I	32	14140	3348	335	-194	-1798	1940	3.08	16.93	16.93	3.08	1	0.87	0.02	0.22	0.00	0.00	7.4
1J	32	14140	3348	335	-194	-1798	1940	3.08	16.93	16.93	3.08	1	0.87	0.02	0.22	0.00	0.00	7.4
1K	32	14140	3348	335	-194	-1798	1940	3.08	16.93	16.93	3.08	1	0.87	0.02	0.22	0.00	0.00	7.4
1L	32	14140	3348	335	-194	-1798	1940	3.08	16.93	16.93	3.08	1	0.87	0.02	0.22	0.00	0.00	7.4
1M	32	14140	3348	335	-194	-1798	1940	3.08	16.93	16.93	3.08	1	0.87	0.02	0.22	0.00	0.00	7.4
1N	32	14140	3348	335	-194	-1798	1940	3.08	16.93	16.93	3.08	1	0.87	0.02	0.22	0.00	0.00	7.4
1O	32	14140	3348	335	-194	-1798	1940	3.08	16.93	16.93	3.08	1	0.87	0.02	0.22	0.00	0.00	7.4
1P	32	14140	3348	335	-194	-1798	1940	3.08	16.93	16.93	3.08	1	0.87	0.02	0.22	0.00	0.00	7.4
2	32	19920	5242	411	-156	-2060	3016	3.08	16.93	16.93	3.08	1	0.85	0.03	0.32	0.00	0.00	7.4

apost= -- aant= 13.85 ainf= 13.85 asup= -- staffe= 2 d 8 / 7.4 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 75 NI 17689 NF 10289 SEZ. Rp B= 90.0 H= 60.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 13.5000 17.5570 9.8940 40.9510 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq				Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm		
1A	0	13330	-17150	-1590	2874	-198	7550	4.62	16.93	16.93	4.62	2	0.83	0.16	1.53	8.39	0.80	7.4
1B	0	13330	-17150	-1590	2874	-198	7550	4.62	16.93	16.93	4.62	2	0.83	0.16	1.53	8.39	0.80	7.4
1C	0	13330	-17150	-1590	2874	-198	7550	4.62	16.93	16.93	4.62	2	0.83	0.16	1.53	8.39	0.80	7.4
1D	0	13330	-17150	-1590	2874	-198	7550	4.62	16.93	16.93	4.62	2	0.83	0.16	1.53	8.39	0.80	7.4
1E	0	13330	-17150	-1590	2874	-198	7550	4.62	16.93	16.93	4.62	2	0.83	0.16	1.53	8.39	0.80	7.4
1F	0	13330	-17150	-1590	2874	-198	7550	4.62	16.93	16.93	4.62	2	0.83	0.16	1.53	8.39	0.80	7.4

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Travi rinforzate SLU - SLV

1G	0	13330	-17150	-1590	2874	-198	7550	4.62	16.93	16.93	4.62	2	0.83	0.16	1.53	8.39	0.80	7.4
1H	0	13330	-17150	-1590	2874	-198	7550	4.62	16.93	16.93	4.62	2	0.83	0.16	1.53	8.39	0.80	7.4
1I	0	13330	-17150	-1590	2874	-198	7550	4.62	16.93	16.93	4.62	2	0.83	0.16	1.53	8.39	0.80	7.4
1J	0	13330	-17150	-1590	2874	-198	7550	4.62	16.93	16.93	4.62	2	0.83	0.16	1.53	8.39	0.80	7.4
1K	0	13330	-17150	-1590	2874	-198	7550	4.62	16.93	16.93	4.62	2	0.83	0.16	1.53	8.39	0.80	7.4
1L	0	13330	-17150	-1590	2874	-198	7550	4.62	16.93	16.93	4.62	2	0.83	0.16	1.53	8.39	0.80	7.4
1M	0	13330	-17150	-1590	2874	-198	7550	4.62	16.93	16.93	4.62	2	0.83	0.16	1.53	8.39	0.80	7.4
1N	0	13330	-17150	-1590	2874	-198	7550	4.62	16.93	16.93	4.62	2	0.83	0.16	1.53	8.39	0.80	7.4
1O	0	13330	-17150	-1590	2874	-198	7550	4.62	16.93	16.93	4.62	2	0.83	0.16	1.53	8.39	0.80	7.4
1P	0	13330	-17150	-1590	2874	-198	7550	4.62	16.93	16.93	4.62	2	0.83	0.16	1.53	8.39	0.80	7.4
2	0	18730	-23960	-2463	4734	-21	10830	4.62	16.93	16.93	4.62	2	0.95	0.23	2.29	11.73	1.31	7.0

apost= 1.54 aant= 13.85 ainf= 13.85 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 7.0 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	7	13330	-17420	-1590	2874	-83	6298	4.62	16.93	16.93	4.62	2	0.98	0.16	1.55	8.53	0.80	7.4
1B	7	13330	-17420	-1590	2874	-83	6298	4.62	16.93	16.93	4.62	2	0.98	0.16	1.55	8.53	0.80	7.4
1C	7	13330	-17420	-1590	2874	-83	6298	4.62	16.93	16.93	4.62	2	0.98	0.16	1.55	8.53	0.80	7.4
1D	7	13330	-17420	-1590	2874	-83	6298	4.62	16.93	16.93	4.62	2	0.98	0.16	1.55	8.53	0.80	7.4
1E	7	13330	-17420	-1590	2874	-83	6298	4.62	16.93	16.93	4.62	2	0.98	0.16	1.55	8.53	0.80	7.4
1F	7	13330	-17420	-1590	2874	-83	6298	4.62	16.93	16.93	4.62	2	0.98	0.16	1.55	8.53	0.80	7.4
1G	7	13330	-17420	-1590	2874	-83	6298	4.62	16.93	16.93	4.62	2	0.98	0.16	1.55	8.53	0.80	7.4
1H	7	13330	-17420	-1590	2874	-83	6298	4.62	16.93	16.93	4.62	2	0.98	0.16	1.55	8.53	0.80	7.4
1I	7	13330	-17420	-1590	2874	-83	6298	4.62	16.93	16.93	4.62	2	0.98	0.16	1.55	8.53	0.80	7.4
1J	7	13330	-17420	-1590	2874	-83	6298	4.62	16.93	16.93	4.62	2	0.98	0.16	1.55	8.53	0.80	7.4
1K	7	13330	-17420	-1590	2874	-83	6298	4.62	16.93	16.93	4.62	2	0.98	0.16	1.55	8.53	0.80	7.4
1L	7	13330	-17420	-1590	2874	-83	6298	4.62	16.93	16.93	4.62	2	0.98	0.16	1.55	8.53	0.80	7.4
1M	7	13330	-17420	-1590	2874	-83	6298	4.62	16.93	16.93	4.62	2	0.98	0.16	1.55	8.53	0.80	7.4
1N	7	13330	-17420	-1590	2874	-83	6298	4.62	16.93	16.93	4.62	2	0.98	0.16	1.55	8.53	0.80	7.4
1O	7	13330	-17420	-1590	2874	-83	6298	4.62	16.93	16.93	4.62	2	0.98	0.16	1.55	8.53	0.80	7.4
1P	7	13330	-17420	-1590	2874	-83	6298	4.62	16.93	16.93	4.62	2	0.98	0.16	1.55	8.53	0.80	7.4
2	7	18730	-24360	-2463	4734	157	9081	16.93	4.62	16.93	4.62	2	0.85	0.23	2.31	11.92	1.31	6.9

apost= 13.85 aant= 13.85 ainf= 13.85 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 6.9 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	14	13330	-17690	-1590	2874	32	5026	16.93	4.62	16.93	4.62	2	0.86	0.16	1.56	8.66	0.80	7.4
1B	14	13330	-17690	-1590	2874	32	5026	16.93	4.62	16.93	4.62	2	0.86	0.16	1.56	8.66	0.80	7.4
1C	14	13330	-17690	-1590	2874	32	5026	16.93	4.62	16.93	4.62	2	0.86	0.16	1.56	8.66	0.80	7.4
1D	14	13330	-17690	-1590	2874	32	5026	16.93	4.62	16.93	4.62	2	0.86	0.16	1.56	8.66	0.80	7.4
1E	14	13330	-17690	-1590	2874	32	5026	16.93	4.62	16.93	4.62	2	0.86	0.16	1.56	8.66	0.80	7.4
1F	14	13330	-17690	-1590	2874	32	5026	16.93	4.62	16.93	4.62	2	0.86	0.16	1.56	8.66	0.80	7.4
1G	14	13330	-17690	-1590	2874	32	5026	16.93	4.62	16.93	4.62	2	0.86	0.16	1.56	8.66	0.80	7.4
1H	14	13330	-17690	-1590	2874	32	5026	16.93	4.62	16.93	4.62	2	0.86	0.16	1.56	8.66	0.80	7.4
1I	14	13330	-17690	-1590	2874	32	5026	16.93	4.62	16.93	4.62	2	0.86	0.16	1.56	8.66	0.80	7.4
1J	14	13330	-17690	-1590	2874	32	5026	16.93	4.62	16.93	4.62	2	0.86	0.16	1.56	8.66	0.80	7.4
1K	14	13330	-17690	-1590	2874	32	5026	16.93	4.62	16.93	4.62	2	0.86	0.16	1.56	8.66	0.80	7.4
1L	14	13330	-17690	-1590	2874	32	5026	16.93	4.62	16.93	4.62	2	0.86	0.16	1.56	8.66	0.80	7.4
1M	14	13330	-17690	-1590	2874	32	5026	16.93	4.62	16.93	4.62	2	0.86	0.16	1.56	8.66	0.80	7.4
1N	14	13330	-17690	-1590	2874	32	5026	16.93	4.62	16.93	4.62	2	0.86	0.16	1.56	8.66	0.80	7.4
1O	14	13330	-17690	-1590	2874	32	5026	16.93	4.62	16.93	4.62	2	0.86	0.16	1.56	8.66	0.80	7.4
1P	14	13330	-17690	-1590	2874	32	5026	16.93	4.62	16.93	4.62	2	0.86	0.16	1.56	8.66	0.80	7.4
2	14	18730	-24760	-2463	4734	336	7303	16.93	4.62	16.93	4.62	2	0.93	0.23	2.33	12.12	1.31	6.8

apost= 13.85 aant= 1.54 ainf= 13.85 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 6.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Travi rinforzate SLU - SLV

Lavoro: **Progetto QM al 16-7** Intestazione lavoro: **Progetto**
Elemento: **TRAVE** Gruppo: **15** Tabella: **Tabella travi**
Descrizione: **Travi 1p**
Spunt. I **30.0** cm Spunt. J **30.0** cm
Rck: **300.00** kg/cm² f_{yk}: **4580.0** kg/cm²
Copriferro superiore: **3.0** cm Copriferro inferiore: **3.0** cm Copriferro laterale: **3.0** cm
Verifica in ottemperanza alle NTC2008
Diametro staffe: **8** mm Numero braccia: **2**

ASTA NUM. 4 NI 10393 NF 10474 SEZ. Rp B= 35.0 H= 55.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso q_y tot.
q_y medio: 4.8125 9.0600 9.7920 23.6645 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	2216	6931	21	20	92	-5752	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.69	0.12	1.07	3.72	0.02	11.2
1B	0	2216	6931	21	20	92	-5752	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.69	0.12	1.07	3.72	0.02	11.2
1C	0	2216	6931	21	20	92	-5752	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.69	0.12	1.07	3.72	0.02	11.2
1D	0	2216	6931	21	20	92	-5752	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.69	0.12	1.07	3.72	0.02	11.2
1E	0	2216	6931	21	20	92	-5752	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.69	0.12	1.07	3.72	0.02	11.2
1F	0	2216	6931	21	20	92	-5752	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.69	0.12	1.07	3.72	0.02	11.2
1G	0	2216	6931	21	20	92	-5752	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.69	0.12	1.07	3.72	0.02	11.2
1H	0	2216	6931	21	20	92	-5752	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.69	0.12	1.07	3.72	0.02	11.2
1I	0	2216	6931	21	20	92	-5752	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.69	0.12	1.07	3.72	0.02	11.2
1J	0	2216	6931	21	20	92	-5752	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.69	0.12	1.07	3.72	0.02	11.2
1K	0	2216	6931	21	20	92	-5752	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.69	0.12	1.07	3.72	0.02	11.2
1L	0	2216	6931	21	20	92	-5752	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.69	0.12	1.07	3.72	0.02	11.2
1M	0	2216	6931	21	20	92	-5752	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.69	0.12	1.07	3.72	0.02	11.2
1N	0	2216	6931	21	20	92	-5752	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.69	0.12	1.07	3.72	0.02	11.2
1O	0	2216	6931	21	20	92	-5752	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.69	0.12	1.07	3.72	0.02	11.2
1P	0	2216	6931	21	20	92	-5752	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.69	0.12	1.07	3.72	0.02	11.2
2	0	3224	11490	31	39	132	-9549	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.85	0.20	1.78	6.16	0.03	11.2

apost= 3.08 aant= -- ainf= -- asup= 3.08 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	68	2216	5583	21	20	77	-1482	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.33	0.10	0.87	0.00	0.00	11.2
1B	68	2216	5583	21	20	77	-1482	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.33	0.10	0.87	0.00	0.00	11.2
1C	68	2216	5583	21	20	77	-1482	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.33	0.10	0.87	0.00	0.00	11.2
1D	68	2216	5583	21	20	77	-1482	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.33	0.10	0.87	0.00	0.00	11.2
1E	68	2216	5583	21	20	77	-1482	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.33	0.10	0.87	0.00	0.00	11.2
1F	68	2216	5583	21	20	77	-1482	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.33	0.10	0.87	0.00	0.00	11.2
1G	68	2216	5583	21	20	77	-1482	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.33	0.10	0.87	0.00	0.00	11.2
1H	68	2216	5583	21	20	77	-1482	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.33	0.10	0.87	0.00	0.00	11.2
1I	68	2216	5583	21	20	77	-1482	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.33	0.10	0.87	0.00	0.00	11.2
1J	68	2216	5583	21	20	77	-1482	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.33	0.10	0.87	0.00	0.00	11.2
1K	68	2216	5583	21	20	77	-1482	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.33	0.10	0.87	0.00	0.00	11.2
1L	68	2216	5583	21	20	77	-1482	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.33	0.10	0.87	0.00	0.00	11.2
1M	68	2216	5583	21	20	77	-1482	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.33	0.10	0.87	0.00	0.00	11.2
1N	68	2216	5583	21	20	77	-1482	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.33	0.10	0.87	0.00	0.00	11.2
1O	68	2216	5583	21	20	77	-1482	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.33	0.10	0.87	0.00	0.00	11.2
1P	68	2216	5583	21	20	77	-1482	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.33	0.10	0.87	0.00	0.00	11.2
2	68	3224	9257	31	39	111	-2470	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.53	0.16	1.44	4.97	0.03	11.2

apost= 3.08 aant= -- ainf= -- asup= 3.08 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	136	2216	4236	21	20	62	1869	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.39	0.08	0.66	0.00	0.00	19.1
1B	136	2216	4236	21	20	62	1869	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.39	0.08	0.66	0.00	0.00	19.1
1C	136	2216	4236	21	20	62	1869	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.39	0.08	0.66	0.00	0.00	19.1
1D	136	2216	4236	21	20	62	1869	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.39	0.08	0.66	0.00	0.00	19.1
1E	136	2216	4236	21	20	62	1869	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.39	0.08	0.66	0.00	0.00	19.1
1F	136	2216	4236	21	20	62	1869	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.39	0.08	0.66	0.00	0.00	19.1
1G	136	2216	4236	21	20	62	1869	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.39	0.08	0.66	0.00	0.00	19.1
1H	136	2216	4236	21	20	62	1869	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.39	0.08	0.66	0.00	0.00	19.1
1I	136	2216	4236	21	20	62	1869	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.39	0.08	0.66	0.00	0.00	19.1
1J	136	2216	4236	21	20	62	1869	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.39	0.08	0.66	0.00	0.00	19.1
1K	136	2216	4236	21	20	62	1869	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.39	0.08	0.66	0.00	0.00	19.1
1L	136	2216	4236	21	20	62	1869	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.39	0.08	0.66	0.00	0.00	19.1
1M	136	2216	4236	21	20	62	1869	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.39	0.08	0.66	0.00	0.00	19.1
1N	136	2216	4236	21	20	62	1869	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.39	0.08	0.66	0.00	0.00	19.1
1O	136	2216	4236	21	20	62	1869	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.39	0.08	0.66	0.00	0.00	19.1
1P	136	2216	4236	21	20	62	1869	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.39	0.08	0.66	0.00	0.00	19.1
2	136	3224	7024	31	39	90	3086	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.63	0.13	1.10	3.77	0.03	19.1

apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	205	2216	2888	21	20	48	4300	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.79	0.05	0.46	0.00	0.00	19.1
1B	205	2216	2888	21	20	48	4300	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.79	0.05	0.46	0.00	0.00	19.1
1C	205	2216	2888	21	20	48	4300	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.79	0.05	0.46	0.00	0.00	19.1
1D	205	2216	2888	21	20	48	4300	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.79	0.05	0.46	0.00	0.00	19.1
1E	205	2216	2888	21	20	48	4300	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.79	0.05	0.46	0.00	0.00	19.1
1F	205	2216	2888	21	20	48	4300	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.79	0.05	0.46	0.00	0.00	19.1
1G	205	2216	2888	21	20	48	4300	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.79	0.05	0.46	0.00	0.00	19.1
1H	205	2216	2888	21	20	48	4300	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.79	0.05	0.46	0.00	0.00	19.1
1I	205	2216	2888	21	20	48	4300	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.79	0.05	0.46	0.00	0.00	19.1
1J	205	2216	2888	21	20	48	4300	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.79	0.05	0.46	0.00	0.00	19.1

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Travi rinforzate SLU - SLV

1E	546	2216	-3850	21	20	-25	2659	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.52	0.07	0.60	0.00	0.00	19.1
1F	546	2216	-3850	21	20	-25	2659	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.52	0.07	0.60	0.00	0.00	19.1
1G	546	2216	-3850	21	20	-25	2659	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.52	0.07	0.60	0.00	0.00	19.1
1H	546	2216	-3850	21	20	-25	2659	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.52	0.07	0.60	0.00	0.00	19.1
1I	546	2216	-3850	21	20	-25	2659	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.52	0.07	0.60	0.00	0.00	19.1
1J	546	2216	-3850	21	20	-25	2659	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.52	0.07	0.60	0.00	0.00	19.1
1K	546	2216	-3850	21	20	-25	2659	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.52	0.07	0.60	0.00	0.00	19.1
1L	546	2216	-3850	21	20	-25	2659	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.52	0.07	0.60	0.00	0.00	19.1
1M	546	2216	-3850	21	20	-25	2659	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.52	0.07	0.60	0.00	0.00	19.1
1N	546	2216	-3850	21	20	-25	2659	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.52	0.07	0.60	0.00	0.00	19.1
1O	546	2216	-3850	21	20	-25	2659	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.52	0.07	0.60	0.00	0.00	19.1
1P	546	2216	-3850	21	20	-25	2659	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.52	0.07	0.60	0.00	0.00	19.1
2	546	3224	-6374	31	39	-35	4414	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.85	0.11	1.01	3.42	0.03	19.1

apost= -- aant= 3.08 ainf= 3.08 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	614	2216	-5197	21	20	-39	-428	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.16	0.09	0.81	0.00	0.00	11.2
1B	614	2216	-5197	21	20	-39	-428	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.16	0.09	0.81	0.00	0.00	11.2
1C	614	2216	-5197	21	20	-39	-428	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.16	0.09	0.81	0.00	0.00	11.2
1D	614	2216	-5197	21	20	-39	-428	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.16	0.09	0.81	0.00	0.00	11.2
1E	614	2216	-5197	21	20	-39	-428	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.16	0.09	0.81	0.00	0.00	11.2
1F	614	2216	-5197	21	20	-39	-428	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.16	0.09	0.81	0.00	0.00	11.2
1G	614	2216	-5197	21	20	-39	-428	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.16	0.09	0.81	0.00	0.00	11.2
1H	614	2216	-5197	21	20	-39	-428	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.16	0.09	0.81	0.00	0.00	11.2
1I	614	2216	-5197	21	20	-39	-428	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.16	0.09	0.81	0.00	0.00	11.2
1J	614	2216	-5197	21	20	-39	-428	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.16	0.09	0.81	0.00	0.00	11.2
1K	614	2216	-5197	21	20	-39	-428	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.16	0.09	0.81	0.00	0.00	11.2
1L	614	2216	-5197	21	20	-39	-428	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.16	0.09	0.81	0.00	0.00	11.2
1M	614	2216	-5197	21	20	-39	-428	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.16	0.09	0.81	0.00	0.00	11.2
1N	614	2216	-5197	21	20	-39	-428	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.16	0.09	0.81	0.00	0.00	11.2
1O	614	2216	-5197	21	20	-39	-428	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.16	0.09	0.81	0.00	0.00	11.2
1P	614	2216	-5197	21	20	-39	-428	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.16	0.09	0.81	0.00	0.00	11.2
2	614	3224	-8607	31	39	-56	-698	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.25	0.15	1.34	4.62	0.03	11.2

apost= -- aant= 3.08 ainf= -- asup= 3.08 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	682	2216	-6545	21	20	-54	-4435	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.12	1.01	3.51	0.02	11.2
1B	682	2216	-6545	21	20	-54	-4435	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.12	1.01	3.51	0.02	11.2
1C	682	2216	-6545	21	20	-54	-4435	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.12	1.01	3.51	0.02	11.2
1D	682	2216	-6545	21	20	-54	-4435	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.12	1.01	3.51	0.02	11.2
1E	682	2216	-6545	21	20	-54	-4435	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.12	1.01	3.51	0.02	11.2
1F	682	2216	-6545	21	20	-54	-4435	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.12	1.01	3.51	0.02	11.2
1G	682	2216	-6545	21	20	-54	-4435	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.12	1.01	3.51	0.02	11.2
1H	682	2216	-6545	21	20	-54	-4435	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.12	1.01	3.51	0.02	11.2
1I	682	2216	-6545	21	20	-54	-4435	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.12	1.01	3.51	0.02	11.2
1J	682	2216	-6545	21	20	-54	-4435	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.12	1.01	3.51	0.02	11.2
1K	682	2216	-6545	21	20	-54	-4435	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.12	1.01	3.51	0.02	11.2
1L	682	2216	-6545	21	20	-54	-4435	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.12	1.01	3.51	0.02	11.2
1M	682	2216	-6545	21	20	-54	-4435	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.12	1.01	3.51	0.02	11.2
1N	682	2216	-6545	21	20	-54	-4435	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.12	1.01	3.51	0.02	11.2
1O	682	2216	-6545	21	20	-54	-4435	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.12	1.01	3.51	0.02	11.2
1P	682	2216	-6545	21	20	-54	-4435	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.12	1.01	3.51	0.02	11.2
2	682	3224	-10840	31	39	-77	-7335	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.89	0.19	1.68	5.82	0.03	11.2

apost= -- aant= 3.08 ainf= -- asup= 3.08 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 5 NI 10656 NF 11212 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 7.0470 7.0992 21.1462 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	6889	12460	1105	-583	2521	-19770	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.93	0.18	1.72	5.19	0.34	11.2
1B	0	6889	12460	1105	-583	2521	-19770	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.93	0.18	1.72	5.19	0.34	11.2
1C	0	6889	12460	1105	-583	2521	-19770	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.93	0.18	1.72	5.19	0.34	11.2
1D	0	6889	12460	1105	-583	2521	-19770	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.93	0.18	1.72	5.19	0.34	11.2
1E	0	6889	12460	1105	-583	2521	-19770	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.93	0.18	1.72	5.19	0.34	11.2
1F	0	6889	12460	1105	-583	2521	-19770	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.93	0.18	1.72	5.19	0.34	11.2
1G	0	6889	12460	1105	-583	2521	-19770	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.93	0.18	1.72	5.19	0.34	11.2
1H	0	6889	12460	1105	-583	2521	-19770	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.93	0.18	1.72	5.19	0.34	11.2
1I	0	6889	12460	1105	-583	2521	-19770	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.93	0.18	1.72	5.19	0.34	11.2
1J	0	6889	12460	1105	-583	2521	-19770	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.93	0.18	1.72	5.19	0.34	11.2
1K	0	6889	12460	1105	-583	2521	-19770	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.93	0.18	1.72	5.19	0.34	11.2
1L	0	6889	12460	1105	-583	2521	-19770	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.93	0.18	1.72	5.19	0.34	11.2
1M	0	6889	12460	1105	-583	2521	-19770	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.93	0.18	1.72	5.19	0.34	11.2
1N	0	6889	12460	1105	-583	2521	-19770	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.93	0.18	1.72	5.19	0.34	11.2
1O	0	6889	12460	1105	-583	2521	-19770	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.93	0.18	1.72	5.19	0.34	11.2
1P	0	6889	12460	1105	-583	2521	-19770	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.93	0.18	1.72	5.19	0.34	11.2
2	0	10550	20220	1438	-1022	3258	-32780	9.24	4.62	7.70	15.39	2	0.93	0.29	2.84	8.42	0.59	10.5

apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 4.62 asup= 12.32 staffe= 2 d 8 / 10.5 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	35	6889	11827	1105	-583	2139	-15567	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.90	0.17	1.65	4.92	0.34	11.2
1B	35	6889	11827	1105	-583	2139	-15567	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.90	0.17	1.65	4.92	0.34	11.2
1C	35	6889	11827	1105	-583	2139	-15567	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.90	0.17	1.65	4.92	0.34	11.2
1D	35	6889	11827	1105	-583	2139	-15567	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.90	0.17	1.65	4.92	0.34	11.2
1E	35	6889	11827	1105	-583	2139	-15567	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.90	0.17	1.65	4.92	0.34	11.2

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Travi rinforzate SLU - SLV

1N	346	6889	6125	1105	-583	-1304	12390	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.92	0.10	1.03	2.55	0.34	16.8
10	346	6889	6125	1105	-583	-1304	12390	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.92	0.10	1.03	2.55	0.34	16.8
1P	346	6889	6125	1105	-583	-1304	12390	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.92	0.10	1.03	2.55	0.34	16.8
2	346	10550	10210	1438	-1022	-1718	19870	4.62	9.24	9.24	3.08	2	0.98	0.17	1.61	4.25	0.59	16.8

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 6 NI 11212 NF 11211 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 6.7635 6.8136 20.5771 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza			aswta	aswto	PASSO
--		-----			-----			-----				-----			-----			-----	
cm		kg			kg*m			cmq				Fx, M Bielle V, Mx			cmq/m			cm	

1A	0	6905	2656	160	113	-107	12190	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.91	0.04	0.36	0.00	0.00	16.8	
1B	0	6905	2656	160	113	-107	12190	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.91	0.04	0.36	0.00	0.00	16.8	
1C	0	6905	2656	160	113	-107	12190	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.91	0.04	0.36	0.00	0.00	16.8	
1D	0	6905	2656	160	113	-107	12190	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.91	0.04	0.36	0.00	0.00	16.8	
1E	0	6905	2656	160	113	-107	12190	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.91	0.04	0.36	0.00	0.00	16.8	
1F	0	6905	2656	160	113	-107	12190	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.91	0.04	0.36	0.00	0.00	16.8	
1G	0	6905	2656	160	113	-107	12190	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.91	0.04	0.36	0.00	0.00	16.8	
1H	0	6905	2656	160	113	-107	12190	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.91	0.04	0.36	0.00	0.00	16.8	
1I	0	6905	2656	160	113	-107	12190	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.91	0.04	0.36	0.00	0.00	16.8	
1J	0	6905	2656	160	113	-107	12190	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.91	0.04	0.36	0.00	0.00	16.8	
1K	0	6905	2656	160	113	-107	12190	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.91	0.04	0.36	0.00	0.00	16.8	
1L	0	6905	2656	160	113	-107	12190	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.91	0.04	0.36	0.00	0.00	16.8	
1M	0	6905	2656	160	113	-107	12190	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.91	0.04	0.36	0.00	0.00	16.8	
1N	0	6905	2656	160	113	-107	12190	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.91	0.04	0.36	0.00	0.00	16.8	
10	0	6905	2656	160	113	-107	12190	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.91	0.04	0.36	0.00	0.00	16.8	
1P	0	6905	2656	160	113	-107	12190	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.91	0.04	0.36	0.00	0.00	16.8	
2	0	10600	4351	166	115	-203	19500	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.97	0.06	0.49	0.00	0.00	16.8	

apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	31	6905	2095	160	113	-157	12937	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.96	0.03	0.30	0.00	0.00	16.8	
1B	31	6905	2095	160	113	-157	12937	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.96	0.03	0.30	0.00	0.00	16.8	
1C	31	6905	2095	160	113	-157	12937	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.96	0.03	0.30	0.00	0.00	16.8	
1D	31	6905	2095	160	113	-157	12937	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.96	0.03	0.30	0.00	0.00	16.8	
1E	31	6905	2095	160	113	-157	12937	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.96	0.03	0.30	0.00	0.00	16.8	
1F	31	6905	2095	160	113	-157	12937	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.96	0.03	0.30	0.00	0.00	16.8	
1G	31	6905	2095	160	113	-157	12937	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.96	0.03	0.30	0.00	0.00	16.8	
1H	31	6905	2095	160	113	-157	12937	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.96	0.03	0.30	0.00	0.00	16.8	
1I	31	6905	2095	160	113	-157	12937	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.96	0.03	0.30	0.00	0.00	16.8	
1J	31	6905	2095	160	113	-157	12937	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.96	0.03	0.30	0.00	0.00	16.8	
1K	31	6905	2095	160	113	-157	12937	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.96	0.03	0.30	0.00	0.00	16.8	
1L	31	6905	2095	160	113	-157	12937	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.96	0.03	0.30	0.00	0.00	16.8	
1M	31	6905	2095	160	113	-157	12937	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.96	0.03	0.30	0.00	0.00	16.8	
1N	31	6905	2095	160	113	-157	12937	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.96	0.03	0.30	0.00	0.00	16.8	
10	31	6905	2095	160	113	-157	12937	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.96	0.03	0.30	0.00	0.00	16.8	
1P	31	6905	2095	160	113	-157	12937	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.96	0.03	0.30	0.00	0.00	16.8	
2	31	10600	3467	166	115	-255	20729	3.08	9.24	10.78	3.08	2	0.88	0.05	0.39	0.00	0.00	16.8	

apost= -- aant= 6.16 ainf= 7.70 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	63	6905	1533	160	113	-208	13507	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.99	0.02	0.24	0.00	0.00	16.8	
1B	63	6905	1533	160	113	-208	13507	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.99	0.02	0.24	0.00	0.00	16.8	
1C	63	6905	1533	160	113	-208	13507	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.99	0.02	0.24	0.00	0.00	16.8	
1D	63	6905	1533	160	113	-208	13507	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.99	0.02	0.24	0.00	0.00	16.8	
1E	63	6905	1533	160	113	-208	13507	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.99	0.02	0.24	0.00	0.00	16.8	
1F	63	6905	1533	160	113	-208	13507	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.99	0.02	0.24	0.00	0.00	16.8	
1G	63	6905	1533	160	113	-208	13507	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.99	0.02	0.24	0.00	0.00	16.8	
1H	63	6905	1533	160	113	-208	13507	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.99	0.02	0.24	0.00	0.00	16.8	
1I	63	6905	1533	160	113	-208	13507	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.99	0.02	0.24	0.00	0.00	16.8	
1J	63	6905	1533	160	113	-208	13507	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.99	0.02	0.24	0.00	0.00	16.8	
1K	63	6905	1533	160	113	-208	13507	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.99	0.02	0.24	0.00	0.00	16.8	
1L	63	6905	1533	160	113	-208	13507	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.99	0.02	0.24	0.00	0.00	16.8	
1M	63	6905	1533	160	113	-208	13507	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.99	0.02	0.24	0.00	0.00	16.8	
1N	63	6905	1533	160	113	-208	13507	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.99	0.02	0.24	0.00	0.00	16.8	
10	63	6905	1533	160	113	-208	13507	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.99	0.02	0.24	0.00	0.00	16.8	
1P	63	6905	1533	160	113	-208	13507	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.99	0.02	0.24	0.00	0.00	16.8	
2	63	10600	2583	166	115	-307	21681	3.08	9.24	10.78	3.08	2	0.91	0.04	0.31	0.00	0.00	16.8	

apost= -- aant= 6.16 ainf= 7.70 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	94	6905	972	160	113	-258	13900	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
1B	94	6905	972	160	113	-258	13900	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
1C	94	6905	972	160	113	-258	13900	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
1D	94	6905	972	160	113	-258	13900	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
1E	94	6905	972	160	113	-258	13900	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
1F	94	6905	972	160	113	-258	13900	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
1G	94	6905	972	160	113	-258	13900	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
1H	94	6905	972	160	113	-258	13900	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
1I	94	6905	972	160	113	-258	13900	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
1J	94	6905	972	160	113	-258	13900	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
1K	94	6905	972	160	113	-258	13900	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
1L	94	6905	972	160	113	-258	13900	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
1M	94	6905	972	160	113	-258	13900	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
1N	94	6905	972	160	113	-258	13900	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8

10	94	6905	972	160	113	-258	13900	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
1P	94	6905	972	160	113	-258	13900	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
2	94	10600	1698	166	115	-359	22354	3.08	9.24	10.78	3.08	2	0.94	0.03	0.23	0.00	0.00	16.8

Pag. 28

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Travi rinforzate SLU - SLV

1I	252	6905	-1836	160	113	-509	13219	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.98	0.03	0.27	0.00	0.00	16.8
1J	252	6905	-1836	160	113	-509	13219	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.98	0.03	0.27	0.00	0.00	16.8
1K	252	6905	-1836	160	113	-509	13219	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.98	0.03	0.27	0.00	0.00	16.8
1L	252	6905	-1836	160	113	-509	13219	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.98	0.03	0.27	0.00	0.00	16.8
1M	252	6905	-1836	160	113	-509	13219	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.98	0.03	0.27	0.00	0.00	16.8
1N	252	6905	-1836	160	113	-509	13219	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.98	0.03	0.27	0.00	0.00	16.8
10	252	6905	-1836	160	113	-509	13219	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.98	0.03	0.27	0.00	0.00	16.8
1P	252	6905	-1836	160	113	-509	13219	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.98	0.03	0.27	0.00	0.00	16.8
2	252	10600	-2723	166	115	-619	21549	3.08	9.24	10.78	3.08	2	0.91	0.04	0.32	0.00	0.00	16.8

apost= -- aant= 6.16 ainf= 7.70 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	283	6905	-2398	160	113	-559	12553	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.03	0.33	0.00	0.00	16.8
1B	283	6905	-2398	160	113	-559	12553	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.03	0.33	0.00	0.00	16.8
1C	283	6905	-2398	160	113	-559	12553	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.03	0.33	0.00	0.00	16.8
1D	283	6905	-2398	160	113	-559	12553	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.03	0.33	0.00	0.00	16.8
1E	283	6905	-2398	160	113	-559	12553	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.03	0.33	0.00	0.00	16.8
1F	283	6905	-2398	160	113	-559	12553	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.03	0.33	0.00	0.00	16.8
1G	283	6905	-2398	160	113	-559	12553	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.03	0.33	0.00	0.00	16.8
1H	283	6905	-2398	160	113	-559	12553	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.03	0.33	0.00	0.00	16.8
1I	283	6905	-2398	160	113	-559	12553	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.03	0.33	0.00	0.00	16.8
1J	283	6905	-2398	160	113	-559	12553	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.03	0.33	0.00	0.00	16.8
1K	283	6905	-2398	160	113	-559	12553	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.03	0.33	0.00	0.00	16.8
1L	283	6905	-2398	160	113	-559	12553	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.03	0.33	0.00	0.00	16.8
1M	283	6905	-2398	160	113	-559	12553	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.03	0.33	0.00	0.00	16.8
1N	283	6905	-2398	160	113	-559	12553	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.03	0.33	0.00	0.00	16.8
10	283	6905	-2398	160	113	-559	12553	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.03	0.33	0.00	0.00	16.8
1P	283	6905	-2398	160	113	-559	12553	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.03	0.33	0.00	0.00	16.8
2	283	10600	-3607	166	115	-671	20553	3.08	9.24	10.78	3.08	2	0.87	0.05	0.40	0.00	0.00	16.8

apost= -- aant= 6.16 ainf= 7.70 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	314	6905	-2959	160	113	-609	11710	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.88	0.04	0.39	0.00	0.00	16.8
1B	314	6905	-2959	160	113	-609	11710	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.88	0.04	0.39	0.00	0.00	16.8
1C	314	6905	-2959	160	113	-609	11710	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.88	0.04	0.39	0.00	0.00	16.8
1D	314	6905	-2959	160	113	-609	11710	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.88	0.04	0.39	0.00	0.00	16.8
1E	314	6905	-2959	160	113	-609	11710	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.88	0.04	0.39	0.00	0.00	16.8
1F	314	6905	-2959	160	113	-609	11710	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.88	0.04	0.39	0.00	0.00	16.8
1G	314	6905	-2959	160	113	-609	11710	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.88	0.04	0.39	0.00	0.00	16.8
1H	314	6905	-2959	160	113	-609	11710	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.88	0.04	0.39	0.00	0.00	16.8
1I	314	6905	-2959	160	113	-609	11710	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.88	0.04	0.39	0.00	0.00	16.8
1J	314	6905	-2959	160	113	-609	11710	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.88	0.04	0.39	0.00	0.00	16.8
1K	314	6905	-2959	160	113	-609	11710	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.88	0.04	0.39	0.00	0.00	16.8
1L	314	6905	-2959	160	113	-609	11710	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.88	0.04	0.39	0.00	0.00	16.8
1M	314	6905	-2959	160	113	-609	11710	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.88	0.04	0.39	0.00	0.00	16.8
1N	314	6905	-2959	160	113	-609	11710	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.88	0.04	0.39	0.00	0.00	16.8
10	314	6905	-2959	160	113	-609	11710	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.88	0.04	0.39	0.00	0.00	16.8
1P	314	6905	-2959	160	113	-609	11710	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.88	0.04	0.39	0.00	0.00	16.8
2	314	10600	-4491	166	115	-723	19280	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.96	0.06	0.51	0.00	0.00	16.8

apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 7 NI 11211 NF 11151 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 7.0470 7.0992 21.1462 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	6880	-6334	-109	2055	-297	11930	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.89	0.18	1.94	2.64	1.19	16.8
1B	0	6880	-6334	-109	2055	-297	11930	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.89	0.18	1.94	2.64	1.19	16.8
1C	0	6880	-6334	-109	2055	-297	11930	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.89	0.18	1.94	2.64	1.19	16.8
1D	0	6880	-6334	-109	2055	-297	11930	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.89	0.18	1.94	2.64	1.19	16.8
1E	0	6880	-6334	-109	2055	-297	11930	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.89	0.18	1.94	2.64	1.19	16.8
1F	0	6880	-6334	-109	2055	-297	11930	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.89	0.18	1.94	2.64	1.19	16.8
1G	0	6880	-6334	-109	2055	-297	11930	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.89	0.18	1.94	2.64	1.19	16.8
1H	0	6880	-6334	-109	2055	-297	11930	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.89	0.18	1.94	2.64	1.19	16.8
1I	0	6880	-6334	-109	2055	-297	11930	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.89	0.18	1.94	2.64	1.19	16.8
1J	0	6880	-6334	-109	2055	-297	11930	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.89	0.18	1.94	2.64	1.19	16.8
1K	0	6880	-6334	-109	2055	-297	11930	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.89	0.18	1.94	2.64	1.19	16.8
1L	0	6880	-6334	-109	2055	-297	11930	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.89	0.18	1.94	2.64	1.19	16.8
1M	0	6880	-6334	-109	2055	-297	11930	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.89	0.18	1.94	2.64	1.19	16.8
1N	0	6880	-6334	-109	2055	-297	11930	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.89	0.18	1.94	2.64	1.19	16.8
10	0	6880	-6334	-109	2055	-297	11930	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.89	0.18	1.94	2.64	1.19	16.8
1P	0	6880	-6334	-109	2055	-297	11930	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.89	0.18	1.94	2.64	1.19	16.8
2	0	10570	-10080	-153	3378	-367	19600	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.97	0.29	3.02	4.20	1.95	12.4

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 12.4 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	35	6880	-6968	-109	2055	-259	9629	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.99	0.19	2.01	2.90	1.19	16.8
1B	35	6880	-6968	-109	2055	-259	9629	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.99	0.19	2.01	2.90	1.19	16.8
1C	35	6880	-6968	-109	2055	-259	9629	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.99	0.19	2.01	2.90	1.19	16.8
1D	35	6880	-6968	-109	2055	-259	9629	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.99	0.19	2.01	2.90	1.19	16.8
1E	35	6880	-6968	-109	2055	-259	9629	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.99	0.19	2.01	2.90	1.19	16.8
1F	35	6880	-6968	-109	2055	-259	9629	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.99	0.19	2.01	2.90	1.19	16.8
1G	35	6880	-6968	-109	2055	-259	9629	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.99	0.19	2.01	2.90	1.19	16.8
1H	35	6880	-6968	-109	2055	-259	9629	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.99	0.19	2.01	2.90	1.19	16.8
1I	35	6880	-6968	-109	2055	-259	9629	4.62	9.24	9.24	4.62	2	0.99	0.19	2.01	2.90	1.19	16.8

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Travi rinforzate SLU - SLV

apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 4.62 asup= 10.78 staffe= 2 d 8 / 8.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 8 NI 10657 NF 11215 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 7.0470 7.0992 21.1462 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	2138	14640	346	-63	736	-24210	9.24	3.08	6.16	10.78	2	0.91	0.18	1.65	6.10	0.04	11.2
1B	0	2138	14640	346	-63	736	-24210	9.24	3.08	6.16	10.78	2	0.91	0.18	1.65	6.10	0.04	11.2
1C	0	2138	14640	346	-63	736	-24210	9.24	3.08	6.16	10.78	2	0.91	0.18	1.65	6.10	0.04	11.2
1D	0	2138	14640	346	-63	736	-24210	9.24	3.08	6.16	10.78	2	0.91	0.18	1.65	6.10	0.04	11.2
1E	0	2138	14640	346	-63	736	-24210	9.24	3.08	6.16	10.78	2	0.91	0.18	1.65	6.10	0.04	11.2
1F	0	2138	14640	346	-63	736	-24210	9.24	3.08	6.16	10.78	2	0.91	0.18	1.65	6.10	0.04	11.2
1G	0	2138	14640	346	-63	736	-24210	9.24	3.08	6.16	10.78	2	0.91	0.18	1.65	6.10	0.04	11.2
1H	0	2138	14640	346	-63	736	-24210	9.24	3.08	6.16	10.78	2	0.91	0.18	1.65	6.10	0.04	11.2
1I	0	2138	14640	346	-63	736	-24210	9.24	3.08	6.16	10.78	2	0.91	0.18	1.65	6.10	0.04	11.2
1J	0	2138	14640	346	-63	736	-24210	9.24	3.08	6.16	10.78	2	0.91	0.18	1.65	6.10	0.04	11.2
1K	0	2138	14640	346	-63	736	-24210	9.24	3.08	6.16	10.78	2	0.91	0.18	1.65	6.10	0.04	11.2
1L	0	2138	14640	346	-63	736	-24210	9.24	3.08	6.16	10.78	2	0.91	0.18	1.65	6.10	0.04	11.2
1M	0	2138	14640	346	-63	736	-24210	9.24	3.08	6.16	10.78	2	0.91	0.18	1.65	6.10	0.04	11.2
1N	0	2138	14640	346	-63	736	-24210	9.24	3.08	6.16	10.78	2	0.91	0.18	1.65	6.10	0.04	11.2
1O	0	2138	14640	346	-63	736	-24210	9.24	3.08	6.16	10.78	2	0.91	0.18	1.65	6.10	0.04	11.2
1P	0	2138	14640	346	-63	736	-24210	9.24	3.08	6.16	10.78	2	0.91	0.18	1.65	6.10	0.04	11.2
2	0	4549	23660	351	-223	722	-39490	9.24	3.08	9.24	16.93	2	0.97	0.29	2.74	9.85	0.13	9.9

apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= 13.85 staffe= 2 d 8 / 9.9 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	35	2138	14006	346	-63	616	-19253	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.85	0.17	1.58	5.83	0.04	11.2
1B	35	2138	14006	346	-63	616	-19253	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.85	0.17	1.58	5.83	0.04	11.2
1C	35	2138	14006	346	-63	616	-19253	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.85	0.17	1.58	5.83	0.04	11.2
1D	35	2138	14006	346	-63	616	-19253	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.85	0.17	1.58	5.83	0.04	11.2
1E	35	2138	14006	346	-63	616	-19253	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.85	0.17	1.58	5.83	0.04	11.2
1F	35	2138	14006	346	-63	616	-19253	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.85	0.17	1.58	5.83	0.04	11.2
1G	35	2138	14006	346	-63	616	-19253	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.85	0.17	1.58	5.83	0.04	11.2
1H	35	2138	14006	346	-63	616	-19253	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.85	0.17	1.58	5.83	0.04	11.2
1I	35	2138	14006	346	-63	616	-19253	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.85	0.17	1.58	5.83	0.04	11.2
1J	35	2138	14006	346	-63	616	-19253	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.85	0.17	1.58	5.83	0.04	11.2
1K	35	2138	14006	346	-63	616	-19253	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.85	0.17	1.58	5.83	0.04	11.2
1L	35	2138	14006	346	-63	616	-19253	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.85	0.17	1.58	5.83	0.04	11.2
1M	35	2138	14006	346	-63	616	-19253	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.85	0.17	1.58	5.83	0.04	11.2
1N	35	2138	14006	346	-63	616	-19253	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.85	0.17	1.58	5.83	0.04	11.2
1O	35	2138	14006	346	-63	616	-19253	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.85	0.17	1.58	5.83	0.04	11.2
1P	35	2138	14006	346	-63	616	-19253	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.85	0.17	1.58	5.83	0.04	11.2
2	35	4549	22659	351	-223	600	-31476	9.24	3.08	7.70	13.85	2	0.94	0.28	2.63	9.44	0.13	10.4

apost= 6.16 aant= -- ainf= 4.62 asup= 10.78 staffe= 2 d 8 / 10.4 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	69	2138	13372	346	-63	497	-14516	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.96	0.16	1.51	5.57	0.04	11.2
1B	69	2138	13372	346	-63	497	-14516	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.96	0.16	1.51	5.57	0.04	11.2
1C	69	2138	13372	346	-63	497	-14516	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.96	0.16	1.51	5.57	0.04	11.2
1D	69	2138	13372	346	-63	497	-14516	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.96	0.16	1.51	5.57	0.04	11.2
1E	69	2138	13372	346	-63	497	-14516	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.96	0.16	1.51	5.57	0.04	11.2
1F	69	2138	13372	346	-63	497	-14516	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.96	0.16	1.51	5.57	0.04	11.2
1G	69	2138	13372	346	-63	497	-14516	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.96	0.16	1.51	5.57	0.04	11.2
1H	69	2138	13372	346	-63	497	-14516	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.96	0.16	1.51	5.57	0.04	11.2
1I	69	2138	13372	346	-63	497	-14516	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.96	0.16	1.51	5.57	0.04	11.2
1J	69	2138	13372	346	-63	497	-14516	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.96	0.16	1.51	5.57	0.04	11.2
1K	69	2138	13372	346	-63	497	-14516	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.96	0.16	1.51	5.57	0.04	11.2
1L	69	2138	13372	346	-63	497	-14516	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.96	0.16	1.51	5.57	0.04	11.2
1M	69	2138	13372	346	-63	497	-14516	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.96	0.16	1.51	5.57	0.04	11.2
1N	69	2138	13372	346	-63	497	-14516	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.96	0.16	1.51	5.57	0.04	11.2
1O	69	2138	13372	346	-63	497	-14516	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.96	0.16	1.51	5.57	0.04	11.2
1P	69	2138	13372	346	-63	497	-14516	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.96	0.16	1.51	5.57	0.04	11.2
2	69	4549	21658	351	-223	478	-23808	9.24	3.08	6.16	10.78	2	0.92	0.27	2.52	9.02	0.13	10.8

apost= 6.16 aant= -- ainf= 3.08 asup= 7.70 staffe= 2 d 8 / 10.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	104	2138	12739	346	-63	377	-9998	9.24	3.08	3.08	9.24	2	0.90	0.15	1.44	5.30	0.04	16.8
1B	104	2138	12739	346	-63	377	-9998	9.24	3.08	3.08	9.24	2	0.90	0.15	1.44	5.30	0.04	16.8
1C	104	2138	12739	346	-63	377	-9998	9.24	3.08	3.08	9.24	2	0.90	0.15	1.44	5.30	0.04	16.8
1D	104	2138	12739	346	-63	377	-9998	9.24	3.08	3.08	9.24	2	0.90	0.15	1.44	5.30	0.04	16.8
1E	104	2138	12739	346	-63	377	-9998	9.24	3.08	3.08	9.24	2	0.90	0.15	1.44	5.30	0.04	16.8
1F	104	2138	12739	346	-63	377	-9998	9.24	3.08	3.08	9.24	2	0.90	0.15	1.44	5.30	0.04	16.8
1G	104	2138	12739	346	-63	377	-9998	9.24	3.08	3.08	9.24	2	0.90	0.15	1.44	5.30	0.04	16.8
1H	104	2138	12739	346	-63	377	-9998	9.24	3.08	3.08	9.24	2	0.90	0.15	1.44	5.30	0.04	16.8
1I	104	2138	12739	346	-63	377	-9998	9.24	3.08	3.08	9.24	2	0.90	0.15	1.44	5.30	0.04	16.8
1J	104	2138	12739	346	-63	377	-9998	9.24	3.08	3.08	9.24	2	0.90	0.15	1.44	5.30	0.04	16.8
1K	104	2138	12739	346	-63	377	-9998	9.24	3.08	3.08	9.24	2	0.90	0.15	1.44	5.30	0.04	16.8
1L	104	2138	12739	346	-63	377	-9998	9.24	3.08	3.08	9.24	2	0.90	0.15	1.44	5.30	0.04	16.8
1M	104	2138	12739	346	-63	377	-9998	9.24	3.08	3.08	9.24	2	0.90	0.15	1.44	5.30	0.04	16.8
1N	104	2138	12739	346	-63	377	-9998	9.24	3.08	3.08	9.24	2	0.90	0.15	1.44	5.30	0.04	16.8
1O	104	2138	12739	346	-63	377	-9998	9.24	3.08	3.08	9.24	2	0.90	0.15	1.44	5.30	0.04	16.8
1P	104	2138	12739	346	-63	377	-9998	9.24	3.08	3.08	9.24	2	0.90	0.15	1.44	5.30	0.04	16.8
2	104	4549	20657	351	-223	357	-16486	9.24	3.08	3.08	9.24	2	0.91	0.25	2.41	8.60	0.13	11.3

apost= 6.16 aant= -- ainf= -- asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 11.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

apost= 6.16 aant= -- ainf= -- asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 11.9 (e armatura base = 4 X 1.54)

apost= 6.16 aant= -- ainf= -- asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 12.5 (e armatura base = 4 X 1.54)

apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 13.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 14.0 (e armatura base = 4 X 1.54)

Pag. 33

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Travi rinforzate SLU - SLV

1M	277	2138	9570	346	-63	-222	9304	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.84	0.12	1.09	3.98	0.04	16.8
1N	277	2138	9570	346	-63	-222	9304	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.84	0.12	1.09	3.98	0.04	16.8
10	277	2138	9570	346	-63	-222	9304	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.84	0.12	1.09	3.98	0.04	16.8
1P	277	2138	9570	346	-63	-222	9304	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.84	0.12	1.09	3.98	0.04	16.8
2	277	4549	15652	351	-223	-251	14928	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.20	1.75	6.52	0.13	14.8

apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 14.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	311	2138	8936	346	-63	-341	12507	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.11	1.02	3.72	0.04	16.8
1B	311	2138	8936	346	-63	-341	12507	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.11	1.02	3.72	0.04	16.8
1C	311	2138	8936	346	-63	-341	12507	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.11	1.02	3.72	0.04	16.8
1D	311	2138	8936	346	-63	-341	12507	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.11	1.02	3.72	0.04	16.8
1E	311	2138	8936	346	-63	-341	12507	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.11	1.02	3.72	0.04	16.8
1F	311	2138	8936	346	-63	-341	12507	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.11	1.02	3.72	0.04	16.8
1G	311	2138	8936	346	-63	-341	12507	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.11	1.02	3.72	0.04	16.8
1H	311	2138	8936	346	-63	-341	12507	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.11	1.02	3.72	0.04	16.8
1I	311	2138	8936	346	-63	-341	12507	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.11	1.02	3.72	0.04	16.8
1J	311	2138	8936	346	-63	-341	12507	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.11	1.02	3.72	0.04	16.8
1K	311	2138	8936	346	-63	-341	12507	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.11	1.02	3.72	0.04	16.8
1L	311	2138	8936	346	-63	-341	12507	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.11	1.02	3.72	0.04	16.8
1M	311	2138	8936	346	-63	-341	12507	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.11	1.02	3.72	0.04	16.8
1N	311	2138	8936	346	-63	-341	12507	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.11	1.02	3.72	0.04	16.8
10	311	2138	8936	346	-63	-341	12507	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.11	1.02	3.72	0.04	16.8
1P	311	2138	8936	346	-63	-341	12507	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.11	1.02	3.72	0.04	16.8
2	311	4549	14651	351	-223	-373	20172	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.92	0.18	1.56	6.10	0.13	15.8

apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 15.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	346	2138	8302	346	-63	-461	15490	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.10	0.89	0.00	0.00	16.8
1B	346	2138	8302	346	-63	-461	15490	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.10	0.89	0.00	0.00	16.8
1C	346	2138	8302	346	-63	-461	15490	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.10	0.89	0.00	0.00	16.8
1D	346	2138	8302	346	-63	-461	15490	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.10	0.89	0.00	0.00	16.8
1E	346	2138	8302	346	-63	-461	15490	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.10	0.89	0.00	0.00	16.8
1F	346	2138	8302	346	-63	-461	15490	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.10	0.89	0.00	0.00	16.8
1G	346	2138	8302	346	-63	-461	15490	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.10	0.89	0.00	0.00	16.8
1H	346	2138	8302	346	-63	-461	15490	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.10	0.89	0.00	0.00	16.8
1I	346	2138	8302	346	-63	-461	15490	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.10	0.89	0.00	0.00	16.8
1J	346	2138	8302	346	-63	-461	15490	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.10	0.89	0.00	0.00	16.8
1K	346	2138	8302	346	-63	-461	15490	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.10	0.89	0.00	0.00	16.8
1L	346	2138	8302	346	-63	-461	15490	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.10	0.89	0.00	0.00	16.8
1M	346	2138	8302	346	-63	-461	15490	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.10	0.89	0.00	0.00	16.8
1N	346	2138	8302	346	-63	-461	15490	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.10	0.89	0.00	0.00	16.8
10	346	2138	8302	346	-63	-461	15490	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.10	0.89	0.00	0.00	16.8
1P	346	2138	8302	346	-63	-461	15490	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.10	0.89	0.00	0.00	16.8
2	346	4549	13650	351	-223	-495	25070	3.08	9.24	10.78	3.08	2	0.97	0.17	1.39	5.68	0.13	16.8

apost= -- aant= 6.16 ainf= 7.70 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 9 NI 11215 NF 11214 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 6.7635 6.8136 20.5771 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq				Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m		cm	
1A	0	2354	2759	251	-160	217	15340	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.04	0.38	0.00	0.00	16.8
1B	0	2354	2759	251	-160	217	15340	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.04	0.38	0.00	0.00	16.8
1C	0	2354	2759	251	-160	217	15340	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.04	0.38	0.00	0.00	16.8
1D	0	2354	2759	251	-160	217	15340	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.04	0.38	0.00	0.00	16.8
1E	0	2354	2759	251	-160	217	15340	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.04	0.38	0.00	0.00	16.8
1F	0	2354	2759	251	-160	217	15340	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.04	0.38	0.00	0.00	16.8
1G	0	2354	2759	251	-160	217	15340	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.04	0.38	0.00	0.00	16.8
1H	0	2354	2759	251	-160	217	15340	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.04	0.38	0.00	0.00	16.8
1I	0	2354	2759	251	-160	217	15340	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.04	0.38	0.00	0.00	16.8
1J	0	2354	2759	251	-160	217	15340	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.04	0.38	0.00	0.00	16.8
1K	0	2354	2759	251	-160	217	15340	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.04	0.38	0.00	0.00	16.8
1L	0	2354	2759	251	-160	217	15340	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.04	0.38	0.00	0.00	16.8
1M	0	2354	2759	251	-160	217	15340	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.04	0.38	0.00	0.00	16.8
1N	0	2354	2759	251	-160	217	15340	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.04	0.38	0.00	0.00	16.8
10	0	2354	2759	251	-160	217	15340	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.04	0.38	0.00	0.00	16.8
1P	0	2354	2759	251	-160	217	15340	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.04	0.38	0.00	0.00	16.8
2	0	4871	4499	274	-277	225	24850	9.24	3.08	10.78	3.08	2	0.97	0.07	0.58	0.00	0.00	16.8

apost= 6.16 aant= -- ainf= 7.70 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	31	2354	2198	251	-160	138	16120	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.86	0.03	0.32	0.00	0.00	16.8
1B	31	2354	2198	251	-160	138	16120	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.86	0.03	0.32	0.00	0.00	16.8
1C	31	2354	2198	251	-160	138	16120	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.86	0.03	0.32	0.00	0.00	16.8
1D	31	2354	2198	251	-160	138	16120	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.86	0.03	0.32	0.00	0.00	16.8
1E	31	2354	2198	251	-160	138	16120	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.86	0.03	0.32	0.00	0.00	16.8
1F	31	2354	2198	251	-160	138	16120	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.86	0.03	0.32	0.00	0.00	16.8
1G	31	2354	2198	251	-160	138	16120	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.86	0.03	0.32	0.00	0.00	16.8
1H	31	2354	2198	251	-160	138	16120	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.86	0.03	0.32	0.00	0.00	16.8
1I	31	2354	2198	251	-160	138	16120	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.86	0.03	0.32	0.00	0.00	16.8
1J	31	2354	2198	251	-160	138	16120	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.86	0.03	0.32	0.00	0.00	16.8
1K	31	2354	2198	251	-160	138	16120	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.86	0.03	0.32	0.00	0.00	16.8
1L	31	2354	2198	251	-160	138	16120	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.86	0.03	0.32	0.00	0.00	16.8
1M	31	2354	2198	251	-160	138	16120	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.86	0.03	0.32	0.00	0.00	16.8

1N	31	2354	2198	251	-160	138	16120	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.86	0.03	0.32	0.00	0.00	16.8
1O	31	2354	2198	251	-160	138	16120	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.86	0.03	0.32	0.00	0.00	16.8
1P	31	2354	2198	251	-160	138	16120	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.86	0.03	0.32	0.00	0.00	16.8
2	31	4871	3615	274	-277	138	26126	9.24	3.08	12.32	3.08	2	0.89	0.06	0.49	0.00	0.00	16.8
apost= 6.16 aant= -- ainf= 9.24 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	63	2354	1636	251	-160	59	16723	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.89	0.03	0.27	0.00	0.00	16.8
1B	63	2354	1636	251	-160	59	16723	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.89	0.03	0.27	0.00	0.00	16.8
1C	63	2354	1636	251	-160	59	16723	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.89	0.03	0.27	0.00	0.00	16.8
1D	63	2354	1636	251	-160	59	16723	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.89	0.03	0.27	0.00	0.00	16.8
1E	63	2354	1636	251	-160	59	16723	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.89	0.03	0.27	0.00	0.00	16.8
1F	63	2354	1636	251	-160	59	16723	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.89	0.03	0.27	0.00	0.00	16.8
1G	63	2354	1636	251	-160	59	16723	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.89	0.03	0.27	0.00	0.00	16.8
1H	63	2354	1636	251	-160	59	16723	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.89	0.03	0.27	0.00	0.00	16.8
1I	63	2354	1636	251	-160	59	16723	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.89	0.03	0.27	0.00	0.00	16.8
1J	63	2354	1636	251	-160	59	16723	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.89	0.03	0.27	0.00	0.00	16.8
1K	63	2354	1636	251	-160	59	16723	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.89	0.03	0.27	0.00	0.00	16.8
1L	63	2354	1636	251	-160	59	16723	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.89	0.03	0.27	0.00	0.00	16.8
1M	63	2354	1636	251	-160	59	16723	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.89	0.03	0.27	0.00	0.00	16.8
1N	63	2354	1636	251	-160	59	16723	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.89	0.03	0.27	0.00	0.00	16.8
1O	63	2354	1636	251	-160	59	16723	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.89	0.03	0.27	0.00	0.00	16.8
1P	63	2354	1636	251	-160	59	16723	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.89	0.03	0.27	0.00	0.00	16.8
2	63	4871	2731	274	-277	52	27125	9.24	3.08	12.32	3.08	2	0.92	0.05	0.41	0.00	0.00	16.8
apost= 6.16 aant= -- ainf= 9.24 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	94	2354	1075	251	-160	-20	17149	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.91	0.02	0.21	0.00	0.00	16.8
1B	94	2354	1075	251	-160	-20	17149	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.91	0.02	0.21	0.00	0.00	16.8
1C	94	2354	1075	251	-160	-20	17149	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.91	0.02	0.21	0.00	0.00	16.8

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Travi rinforzate SLU - SLV

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 7.0470 7.0992 21.1462 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq				Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m		cm	
1A	0	2455	-8232	-165	312	-398	15290	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.11	1.04	3.43	0.18	16.8
1B	0	2455	-8232	-165	312	-398	15290	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.11	1.04	3.43	0.18	16.8
1C	0	2455	-8232	-165	312	-398	15290	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.11	1.04	3.43	0.18	16.8
1D	0	2455	-8232	-165	312	-398	15290	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.11	1.04	3.43	0.18	16.8
1E	0	2455	-8232	-165	312	-398	15290	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.11	1.04	3.43	0.18	16.8
1F	0	2455	-8232	-165	312	-398	15290	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.11	1.04	3.43	0.18	16.8
1G	0	2455	-8232	-165	312	-398	15290	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.11	1.04	3.43	0.18	16.8
1H	0	2455	-8232	-165	312	-398	15290	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.11	1.04	3.43	0.18	16.8
1I	0	2455	-8232	-165	312	-398	15290	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.11	1.04	3.43	0.18	16.8
1J	0	2455	-8232	-165	312	-398	15290	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.11	1.04	3.43	0.18	16.8
1K	0	2455	-8232	-165	312	-398	15290	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.11	1.04	3.43	0.18	16.8
1L	0	2455	-8232	-165	312	-398	15290	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.11	1.04	3.43	0.18	16.8
1M	0	2455	-8232	-165	312	-398	15290	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.11	1.04	3.43	0.18	16.8
1N	0	2455	-8232	-165	312	-398	15290	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.11	1.04	3.43	0.18	16.8
1O	0	2455	-8232	-165	312	-398	15290	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.11	1.04	3.43	0.18	16.8
1P	0	2455	-8232	-165	312	-398	15290	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.11	1.04	3.43	0.18	16.8
2	0	5033	-13290	-229	553	-513	25260	3.08	9.24	10.78	3.08	2	0.98	0.18	1.56	5.53	0.32	16.3
apost= -- aant= 6.16 ainf= 7.70 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	35	2455	-8866	-165	312	-341	12332	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.12	1.16	3.69	0.18	16.8
1B	35	2455	-8866	-165	312	-341	12332	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.12	1.16	3.69	0.18	16.8
1C	35	2455	-8866	-165	312	-341	12332	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.12	1.16	3.69	0.18	16.8
1D	35	2455	-8866	-165	312	-341	12332	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.12	1.16	3.69	0.18	16.8
1E	35	2455	-8866	-165	312	-341	12332	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.12	1.16	3.69	0.18	16.8
1F	35	2455	-8866	-165	312	-341	12332	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.12	1.16	3.69	0.18	16.8
1G	35	2455	-8866	-165	312	-341	12332	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.12	1.16	3.69	0.18	16.8
1H	35	2455	-8866	-165	312	-341	12332	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.12	1.16	3.69	0.18	16.8
1I	35	2455	-8866	-165	312	-341	12332	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.12	1.16	3.69	0.18	16.8
1J	35	2455	-8866	-165	312	-341	12332	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.12	1.16	3.69	0.18	16.8
1K	35	2455	-8866	-165	312	-341	12332	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.12	1.16	3.69	0.18	16.8
1L	35	2455	-8866	-165	312	-341	12332	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.12	1.16	3.69	0.18	16.8
1M	35	2455	-8866	-165	312	-341	12332	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.12	1.16	3.69	0.18	16.8
1N	35	2455	-8866	-165	312	-341	12332	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.12	1.16	3.69	0.18	16.8
1O	35	2455	-8866	-165	312	-341	12332	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.12	1.16	3.69	0.18	16.8
1P	35	2455	-8866	-165	312	-341	12332	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.12	1.16	3.69	0.18	16.8
2	35	5033	-14291	-229	553	-434	20487	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.94	0.20	1.72	5.95	0.32	15.3
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 15.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	69	2455	-9500	-165	312	-284	9155	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.84	0.13	1.23	3.96	0.18	16.8
1B	69	2455	-9500	-165	312	-284	9155	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.84	0.13	1.23	3.96	0.18	16.8
1C	69	2455	-9500	-165	312	-284	9155	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.84	0.13	1.23	3.96	0.18	16.8
1D	69	2455	-9500	-165	312	-284	9155	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.84	0.13	1.23	3.96	0.18	16.8
1E	69	2455	-9500	-165	312	-284	9155	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.84	0.13	1.23	3.96	0.18	16.8
1F	69	2455	-9500	-165	312	-284	9155	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.84	0.13	1.23	3.96	0.18	16.8
1G	69	2455	-9500	-165	312	-284	9155	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.84	0.13	1.23	3.96	0.18	16.8
1H	69	2455	-9500	-165	312	-284	9155	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.84	0.13	1.23	3.96	0.18	16.8
1I	69	2455	-9500	-165	312	-284	9155	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.84	0.13	1.23	3.96	0.18	16.8
1J	69	2455	-9500	-165	312	-284	9155	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.84	0.13	1.23	3.96	0.18	16.8
1K	69	2455	-9500	-165	312	-284	9155	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.84	0.13	1.23	3.96	0.18	16.8
1L	69	2455	-9500	-165	312	-284	9155	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.84	0.13	1.23	3.96	0.18	16.8
1M	69	2455	-9500	-165	312	-284	9155	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.84	0.13	1.23	3.96	0.18	16.8
1N	69	2455	-9500	-165	312	-284	9155	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.84	0.13	1.23	3.96	0.18	16.8
1O	69	2455	-9500	-165	312	-284	9155	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.84	0.13	1.23	3.96	0.18	16.8
1P	69	2455	-9500	-165	312	-284	9155	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.84	0.13	1.23	3.96	0.18	16.8
2	69	5033	-15292	-229	553	-355	15369	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.86	0.21	1.91	6.37	0.32	14.4
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 14.4 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	104	2455	-10133	-165	312	-227	5759	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.14	1.30	4.22	0.18	16.8
1B	104	2455	-10133	-165	312	-227	5759	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.14	1.30	4.22	0.18	16.8
1C	104	2455	-10133	-165	312	-227	5759	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.14	1.30	4.22	0.18	16.8
1D	104	2455	-10133	-165	312	-227	5759	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.14	1.30	4.22	0.18	16.8
1E	104	2455	-10133	-165	312	-227	5759	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.14	1.30	4.22	0.18	16.8
1F	104	2455	-10133	-165	312	-227	5759	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.14	1.30	4.22	0.18	16.8
1G	104	2455	-10133	-165	312	-227	5759	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.14	1.30	4.22	0.18	16.8
1H	104	2455	-10133	-165	312	-227	5759	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.14	1.30	4.22	0.18	16.8
1I	104	2455	-10133	-165	312	-227	5759	3.08	9.24	9.24								

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Travi rinforzate SLU - SLV

2	277	5033	-21298	-229	553	121	-22611	9.24	3.08	6.16	10.78	2	0.89	0.28	2.68	8.87	0.32	10.6
apost= 6.16 aant= -- ainf= 3.08 asup= 7.70 staffe= 2 d 8 / 10.6 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	311	2455	-13936	-165	312	115	-19220	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.85	0.18	1.72	5.80	0.18	11.2
1B	311	2455	-13936	-165	312	115	-19220	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.85	0.18	1.72	5.80	0.18	11.2
1C	311	2455	-13936	-165	312	115	-19220	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.85	0.18	1.72	5.80	0.18	11.2
1D	311	2455	-13936	-165	312	115	-19220	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.85	0.18	1.72	5.80	0.18	11.2
1E	311	2455	-13936	-165	312	115	-19220	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.85	0.18	1.72	5.80	0.18	11.2
1F	311	2455	-13936	-165	312	115	-19220	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.85	0.18	1.72	5.80	0.18	11.2
1G	311	2455	-13936	-165	312	115	-19220	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.85	0.18	1.72	5.80	0.18	11.2
1H	311	2455	-13936	-165	312	115	-19220	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.85	0.18	1.72	5.80	0.18	11.2
1I	311	2455	-13936	-165	312	115	-19220	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.85	0.18	1.72	5.80	0.18	11.2
1J	311	2455	-13936	-165	312	115	-19220	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.85	0.18	1.72	5.80	0.18	11.2
1K	311	2455	-13936	-165	312	115	-19220	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.85	0.18	1.72	5.80	0.18	11.2
1L	311	2455	-13936	-165	312	115	-19220	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.85	0.18	1.72	5.80	0.18	11.2
1M	311	2455	-13936	-165	312	115	-19220	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.85	0.18	1.72	5.80	0.18	11.2
1N	311	2455	-13936	-165	312	115	-19220	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.85	0.18	1.72	5.80	0.18	11.2
10	311	2455	-13936	-165	312	115	-19220	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.85	0.18	1.72	5.80	0.18	11.2
1P	311	2455	-13936	-165	312	115	-19220	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.85	0.18	1.72	5.80	0.18	11.2
2	311	5033	-22299	-229	553	200	-30153	9.24	3.08	7.70	13.85	2	0.91	0.29	2.79	9.29	0.32	10.1

apost= 6.16 aant= -- ainf= 4.62 asup= 10.78 staffe= 2 d 8 / 10.1 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	346	2455	-14570	-165	312	172	-21965	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.96	0.19	1.79	6.07	0.18	11.2
1B	346	2455	-14570	-165	312	172	-21965	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.96	0.19	1.79	6.07	0.18	11.2
1C	346	2455	-14570	-165	312	172	-21965	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.96	0.19	1.79	6.07	0.18	11.2
1D	346	2455	-14570	-165	312	172	-21965	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.96	0.19	1.79	6.07	0.18	11.2
1E	346	2455	-14570	-165	312	172	-21965	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.96	0.19	1.79	6.07	0.18	11.2
1F	346	2455	-14570	-165	312	172	-21965	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.96	0.19	1.79	6.07	0.18	11.2
1G	346	2455	-14570	-165	312	172	-21965	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.96	0.19	1.79	6.07	0.18	11.2
1H	346	2455	-14570	-165	312	172	-21965	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.96	0.19	1.79	6.07	0.18	11.2
1I	346	2455	-14570	-165	312	172	-21965	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.96	0.19	1.79	6.07	0.18	11.2
1J	346	2455	-14570	-165	312	172	-21965	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.96	0.19	1.79	6.07	0.18	11.2
1K	346	2455	-14570	-165	312	172	-21965	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.96	0.19	1.79	6.07	0.18	11.2
1L	346	2455	-14570	-165	312	172	-21965	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.96	0.19	1.79	6.07	0.18	11.2
1M	346	2455	-14570	-165	312	172	-21965	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.96	0.19	1.79	6.07	0.18	11.2
1N	346	2455	-14570	-165	312	172	-21965	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.96	0.19	1.79	6.07	0.18	11.2
10	346	2455	-14570	-165	312	172	-21965	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.96	0.19	1.79	6.07	0.18	11.2
1P	346	2455	-14570	-165	312	172	-21965	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.96	0.19	1.79	6.07	0.18	11.2
2	346	5033	-23300	-229	553	279	-34545	9.24	3.08	7.70	15.39	2	0.94	0.30	2.90	9.70	0.32	9.7

apost= 6.16 aant= -- ainf= 4.62 asup= 12.32 staffe= 2 d 8 / 9.7 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 11 NI 10658 NF 11218 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 6.5685 7.0992 20.6677 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	1385	15070	203	164	528	-26830	9.24	3.08	6.16	12.32	2	0.87	0.19	1.76	6.28	0.09	11.2
1B	0	1385	15070	203	164	528	-26830	9.24	3.08	6.16	12.32	2	0.87	0.19	1.76	6.28	0.09	11.2
1C	0	1385	15070	203	164	528	-26830	9.24	3.08	6.16	12.32	2	0.87	0.19	1.76	6.28	0.09	11.2
1D	0	1385	15070	203	164	528	-26830	9.24	3.08	6.16	12.32	2	0.87	0.19	1.76	6.28	0.09	11.2
1E	0	1385	15070	203	164	528	-26830	9.24	3.08	6.16	12.32	2	0.87	0.19	1.76	6.28	0.09	11.2
1F	0	1385	15070	203	164	528	-26830	9.24	3.08	6.16	12.32	2	0.87	0.19	1.76	6.28	0.09	11.2
1G	0	1385	15070	203	164	528	-26830	9.24	3.08	6.16	12.32	2	0.87	0.19	1.76	6.28	0.09	11.2
1H	0	1385	15070	203	164	528	-26830	9.24	3.08	6.16	12.32	2	0.87	0.19	1.76	6.28	0.09	11.2
1I	0	1385	15070	203	164	528	-26830	9.24	3.08	6.16	12.32	2	0.87	0.19	1.76	6.28	0.09	11.2
1J	0	1385	15070	203	164	528	-26830	9.24	3.08	6.16	12.32	2	0.87	0.19	1.76	6.28	0.09	11.2
1K	0	1385	15070	203	164	528	-26830	9.24	3.08	6.16	12.32	2	0.87	0.19	1.76	6.28	0.09	11.2
1L	0	1385	15070	203	164	528	-26830	9.24	3.08	6.16	12.32	2	0.87	0.19	1.76	6.28	0.09	11.2
1M	0	1385	15070	203	164	528	-26830	9.24	3.08	6.16	12.32	2	0.87	0.19	1.76	6.28	0.09	11.2
1N	0	1385	15070	203	164	528	-26830	9.24	3.08	6.16	12.32	2	0.87	0.19	1.76	6.28	0.09	11.2
10	0	1385	15070	203	164	528	-26830	9.24	3.08	6.16	12.32	2	0.87	0.19	1.76	6.28	0.09	11.2
1P	0	1385	15070	203	164	528	-26830	9.24	3.08	6.16	12.32	2	0.87	0.19	1.76	6.28	0.09	11.2
2	0	3713	24580	162	201	463	-44080	9.24	3.08	9.24	18.47	2	0.99	0.30	2.83	10.24	0.12	9.6

apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= 15.39 staffe= 2 d 8 / 9.6 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	35	1385	14453	203	164	458	-21721	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.94	0.18	1.69	6.02	0.09	11.2
1B	35	1385	14453	203	164	458	-21721	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.94	0.18	1.69	6.02	0.09	11.2
1C	35	1385	14453	203	164	458	-21721	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.94	0.18	1.69	6.02	0.09	11.2
1D	35	1385	14453	203	164	458	-21721	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.94	0.18	1.69	6.02	0.09	11.2
1E	35	1385	14453	203	164	458	-21721	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.94	0.18	1.69	6.02	0.09	11.2
1F	35	1385	14453	203	164	458	-21721	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.94	0.18	1.69	6.02	0.09	11.2
1G	35	1385	14453	203	164	458	-21721	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.94	0.18	1.69	6.02	0.09	11.2
1H	35	1385	14453	203	164	458	-21721	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.94	0.18	1.69	6.02	0.09	11.2
1I	35	1385	14453	203	164	458	-21721	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.94	0.18	1.69	6.02	0.09	11.2
1J	35	1385	14453	203	164	458	-21721	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.94	0.18	1.69	6.02	0.09	11.2
1K	35	1385	14453	203	164	458	-21721	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.94	0.18	1.69	6.02	0.09	11.2
1L	35	1385	14453	203	164	458	-21721	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.94	0.18	1.69	6.02	0.09	11.2
1M	35	1385	14453	203	164	458	-21721	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.94	0.18	1.69	6.02	0.09	11.2
1N	35	1385	14453	203	164	458	-21721	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.94	0.18	1.69	6.02	0.09	11.2
10	35	1385	14453	203	164	458	-21721	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.94	0.18	1.69	6.02	0.09	11.2
1P	35	1385	14453	203	164	458	-21721	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.94	0.18	1.69	6.02	0.09	11.2
2	35	3713	23601	162	201	407	-35742	9.24	3.08	7.70	15.39	2	0.96	0.29	2.72	9.83	0.12	10.0

apost= 6.16 aant= -- ainf= 4.62 asup= 12.32 staffe= 2 d 8 / 10.0 (e armatura base = 4 X 1.54)

apost= 6.16 aant= -- ainf= 3.08 asup= 9.24 staffe= 2 d 8 / 10.4 (e armatura base = 4 X 1.54)

apost= 6.16 aant= -- ainf= -- asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 10.9 (e armatura base = 4 X 1.54)

apost= 6.16 aant= -- ainf= -- asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 11.4 (e armatura base = 4 X 1.54)

apost= 6.16 aant= -- ainf= -- asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 11.9 (e armatura base = 4 X 1.54)

Pag. 40

armatura base = 4×1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

Pag. 42

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Travi rinforzate SLU - SLV

1A	283	1268	-1813	305	5	-480	16183	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.84	0.02	0.19	0.00	0.00	16.8
1B	283	1268	-1813	305	5	-480	16183	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.84	0.02	0.19	0.00	0.00	16.8
1C	283	1268	-1813	305	5	-480	16183	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.84	0.02	0.19	0.00	0.00	16.8
1D	283	1268	-1813	305	5	-480	16183	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.84	0.02	0.19	0.00	0.00	16.8
1E	283	1268	-1813	305	5	-480	16183	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.84	0.02	0.19	0.00	0.00	16.8
1F	283	1268	-1813	305	5	-480	16183	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.84	0.02	0.19	0.00	0.00	16.8
1G	283	1268	-1813	305	5	-480	16183	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.84	0.02	0.19	0.00	0.00	16.8
1H	283	1268	-1813	305	5	-480	16183	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.84	0.02	0.19	0.00	0.00	16.8
1I	283	1268	-1813	305	5	-480	16183	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.84	0.02	0.19	0.00	0.00	16.8
1J	283	1268	-1813	305	5	-480	16183	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.84	0.02	0.19	0.00	0.00	16.8
1K	283	1268	-1813	305	5	-480	16183	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.84	0.02	0.19	0.00	0.00	16.8
1L	283	1268	-1813	305	5	-480	16183	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.84	0.02	0.19	0.00	0.00	16.8
1M	283	1268	-1813	305	5	-480	16183	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.84	0.02	0.19	0.00	0.00	16.8
1N	283	1268	-1813	305	5	-480	16183	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.84	0.02	0.19	0.00	0.00	16.8
1O	283	1268	-1813	305	5	-480	16183	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.84	0.02	0.19	0.00	0.00	16.8
1P	283	1268	-1813	305	5	-480	16183	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.84	0.02	0.19	0.00	0.00	16.8
2	283	3509	-2709	358	-2	-532	26874	3.08	9.24	12.32	3.08	2	0.90	0.03	0.24	0.00	0.00	16.8

apost= -- aant= 6.16 ainf= 9.24 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	314	1268	-2342	305	5	-576	15530	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.03	0.24	0.00	0.00	16.8
1B	314	1268	-2342	305	5	-576	15530	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.03	0.24	0.00	0.00	16.8
1C	314	1268	-2342	305	5	-576	15530	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.03	0.24	0.00	0.00	16.8
1D	314	1268	-2342	305	5	-576	15530	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.03	0.24	0.00	0.00	16.8
1E	314	1268	-2342	305	5	-576	15530	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.03	0.24	0.00	0.00	16.8
1F	314	1268	-2342	305	5	-576	15530	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.03	0.24	0.00	0.00	16.8
1G	314	1268	-2342	305	5	-576	15530	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.03	0.24	0.00	0.00	16.8
1H	314	1268	-2342	305	5	-576	15530	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.03	0.24	0.00	0.00	16.8
1I	314	1268	-2342	305	5	-576	15530	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.03	0.24	0.00	0.00	16.8
1J	314	1268	-2342	305	5	-576	15530	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.03	0.24	0.00	0.00	16.8
1K	314	1268	-2342	305	5	-576	15530	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.03	0.24	0.00	0.00	16.8
1L	314	1268	-2342	305	5	-576	15530	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.03	0.24	0.00	0.00	16.8
1M	314	1268	-2342	305	5	-576	15530	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.03	0.24	0.00	0.00	16.8
1N	314	1268	-2342	305	5	-576	15530	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.03	0.24	0.00	0.00	16.8
1O	314	1268	-2342	305	5	-576	15530	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.03	0.24	0.00	0.00	16.8
1P	314	1268	-2342	305	5	-576	15530	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.03	0.24	0.00	0.00	16.8
2	314	3509	-3543	357	-2	-645	25890	3.08	9.24	10.78	3.08	2	0.99	0.04	0.33	0.00	0.00	16.8

apost= -- aant= 6.16 ainf= 7.70 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 13 NI 11217 NF 11146 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 6.5685 7.0992 20.6677 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m								Fx, M	Bielle	V, Mx	cmq/m	cm	
1A	0	1101	-8055	-81	-160	-254	15470	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.10	0.93	0.00	0.00	16.8
1B	0	1101	-8055	-81	-160	-254	15470	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.10	0.93	0.00	0.00	16.8
1C	0	1101	-8055	-81	-160	-254	15470	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.10	0.93	0.00	0.00	16.8
1D	0	1101	-8055	-81	-160	-254	15470	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.10	0.93	0.00	0.00	16.8
1E	0	1101	-8055	-81	-160	-254	15470	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.10	0.93	0.00	0.00	16.8
1F	0	1101	-8055	-81	-160	-254	15470	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.10	0.93	0.00	0.00	16.8
1G	0	1101	-8055	-81	-160	-254	15470	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.10	0.93	0.00	0.00	16.8
1H	0	1101	-8055	-81	-160	-254	15470	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.10	0.93	0.00	0.00	16.8
1I	0	1101	-8055	-81	-160	-254	15470	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.10	0.93	0.00	0.00	16.8
1J	0	1101	-8055	-81	-160	-254	15470	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.10	0.93	0.00	0.00	16.8
1K	0	1101	-8055	-81	-160	-254	15470	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.10	0.93	0.00	0.00	16.8
1L	0	1101	-8055	-81	-160	-254	15470	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.10	0.93	0.00	0.00	16.8
1M	0	1101	-8055	-81	-160	-254	15470	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.10	0.93	0.00	0.00	16.8
1N	0	1101	-8055	-81	-160	-254	15470	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.10	0.93	0.00	0.00	16.8
1O	0	1101	-8055	-81	-160	-254	15470	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.10	0.93	0.00	0.00	16.8
1P	0	1101	-8055	-81	-160	-254	15470	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.10	0.93	0.00	0.00	16.8
2	0	3231	-13130	-85	-194	-273	25790	3.08	9.24	10.78	3.08	2	0.98	0.16	1.33	5.47	0.11	16.8

apost= -- aant= 6.16 ainf= 7.70 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	35	1101	-8672	-81	-160	-226	12575	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.11	1.05	3.61	0.09	16.8
1B	35	1101	-8672	-81	-160	-226	12575	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.11	1.05	3.61	0.09	16.8
1C	35	1101	-8672	-81	-160	-226	12575	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.11	1.05	3.61	0.09	16.8
1D	35	1101	-8672	-81	-160	-226	12575	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.11	1.05	3.61	0.09	16.8
1E	35	1101	-8672	-81	-160	-226	12575	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.11	1.05	3.61	0.09	16.8
1F	35	1101	-8672	-81	-160	-226	12575	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.11	1.05	3.61	0.09	16.8
1G	35	1101	-8672	-81	-160	-226	12575	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.11	1.05	3.61	0.09	16.8
1H	35	1101	-8672	-81	-160	-226	12575	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.11	1.05	3.61	0.09	16.8
1I	35	1101	-8672	-81	-160	-226	12575	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.11	1.05	3.61	0.09	16.8
1J	35	1101	-8672	-81	-160	-226	12575	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.11	1.05	3.61	0.09	16.8
1K	35	1101	-8672	-81	-160	-226	12575	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.11	1.05	3.61	0.09	16.8
1L	35	1101	-8672	-81	-160	-226	12575	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.11	1.05	3.61	0.09	16.8
1M	35	1101	-8672	-81	-160	-226	12575	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.11	1.05	3.61	0.09	16.8
1N	35	1101	-8672	-81	-160	-226	12575	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.11	1.05	3.61	0.09	16.8
1O	35	1101	-8672	-81	-160	-226	12575	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.11	1.05	3.61	0.09	16.8
1P	35	1101	-8672	-81	-160	-226	12575	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.11	1.05	3.61	0.09	16.8
2	35	3231	-14109	-85	-194	-244	21078	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.94	0.18	1.49	5.88	0.11	16.5

apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.5 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	69	1101	-9288	-81	-160	-198	9467	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.12	1.12	3.87	0.09	16.8</

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Travi rinforzate SLU - SLV

--		-----		-----		-----		-----		-----		-----		-----		-----		-----	
cm		kg		kg*m		cmq		Fx,M		Bielle		V,Mx		cmq/m		cm			
1A	0	1251	14150	257	382	741	-24210	9.24	3.08	6.16	10.78	2	0.90	0.19	1.79	5.89	0.22	11.2	
1B	0	1251	14150	257	382	741	-24210	9.24	3.08	6.16	10.78	2	0.90	0.19	1.79	5.89	0.22	11.2	
1C	0	1251	14150	257	382	741	-24210	9.24	3.08	6.16	10.78	2	0.90	0.19	1.79	5.89	0.22	11.2	
1D	0	1251	14150	257	382	741	-24210	9.24	3.08	6.16	10.78	2	0.90	0.19	1.79	5.89	0.22	11.2	
1E	0	1251	14150	257	382	741	-24210	9.24	3.08	6.16	10.78	2	0.90	0.19	1.79	5.89	0.22	11.2	
1F	0	1251	14150	257	382	741	-24210	9.24	3.08	6.16	10.78	2	0.90	0.19	1.79	5.89	0.22	11.2	
1G	0	1251	14150	257	382	741	-24210	9.24	3.08	6.16	10.78	2	0.90	0.19	1.79	5.89	0.22	11.2	
1H	0	1251	14150	257	382	741	-24210	9.24	3.08	6.16	10.78	2	0.90	0.19	1.79	5.89	0.22	11.2	
1I	0	1251	14150	257	382	741	-24210	9.24	3.08	6.16	10.78	2	0.90	0.19	1.79	5.89	0.22	11.2	
1J	0	1251	14150	257	382	741	-24210	9.24	3.08	6.16	10.78	2	0.90	0.19	1.79	5.89	0.22	11.2	
1K	0	1251	14150	257	382	741	-24210	9.24	3.08	6.16	10.78	2	0.90	0.19	1.79	5.89	0.22	11.2	
1L	0	1251	14150	257	382	741	-24210	9.24	3.08	6.16	10.78	2	0.90	0.19	1.79	5.89	0.22	11.2	
1M	0	1251	14150	257	382	741	-24210	9.24	3.08	6.16	10.78	2	0.90	0.19	1.79	5.89	0.22	11.2	
1N	0	1251	14150	257	382	741	-24210	9.24	3.08	6.16	10.78	2	0.90	0.19	1.79	5.89	0.22	11.2	
1O	0	1251	14150	257	382	741	-24210	9.24	3.08	6.16	10.78	2	0.90	0.19	1.79	5.89	0.22	11.2	
1P	0	1251	14150	257	382	741	-24210	9.24	3.08	6.16	10.78	2	0.90	0.19	1.79	5.89	0.22	11.2	
2	0	3821	23150	233	571	762	-39850	9.24	3.08	9.24	16.93	2	0.97	0.30	2.89	9.64	0.33	9.8	
apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= 13.85 staffe= 2 d 8 / 9.8 (e armatura base = 4 X 1.54)																			
1A	35	1251	13549	257	382	652	-19418	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.84	0.18	1.72	5.64	0.22	11.2	
1B	35	1251	13549	257	382	652	-19418	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.84	0.18	1.72	5.64	0.22	11.2	
1C	35	1251	13549	257	382	652	-19418	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.84	0.18	1.72	5.64	0.22	11.2	
1D	35	1251	13549	257	382	652	-19418	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.84	0.18	1.72	5.64	0.22	11.2	
1E	35	1251	13549	257	382	652	-19418	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.84	0.18	1.72	5.64	0.22	11.2	
1F	35	1251	13549	257	382	652	-19418	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.84	0.18	1.72	5.64	0.22	11.2	
1G	35	1251	13549	257	382	652	-19418	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.84	0.18	1.72	5.64	0.22	11.2	
1H	35	1251	13549	257	382	652	-19418	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.84	0.18	1.72	5.64	0.22	11.2	
1I	35	1251	13549	257	382	652	-19418	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.84	0.18	1.72	5.64	0.22	11.2	
1J	35	1251	13549	257	382	652	-19418	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.84	0.18	1.72	5.64	0.22	11.2	
1K	35	1251	13549	257	382	652	-19418	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.84	0.18	1.72	5.64	0.22	11.2	
1L	35	1251	13549	257	382	652	-19418	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.84	0.18	1.72	5.64	0.22	11.2	
1M	35	1251	13549	257	382	652	-19418	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.84	0.18	1.72	5.64	0.22	11.2	
1N	35	1251	13549	257	382	652	-19418	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.84	0.18	1.72	5.64	0.22	11.2	
1O	35	1251	13549	257	382	652	-19418	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.84	0.18	1.72	5.64	0.22	11.2	
1P	35	1251	13549	257	382	652	-19418	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.84	0.18	1.72	5.64	0.22	11.2	
2	35	3821	22193	233	571	682	-32002	9.24	3.08	7.70	13.85	2	0.95	0.29	2.79	9.24	0.33	10.2	
apost= 6.16 aant= -- ainf= 4.62 asup= 10.78 staffe= 2 d 8 / 10.2 (e armatura base = 4 X 1.54)																			
1A	69	1251	12949	257	382	564	-14833	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.96	0.17	1.66	5.39	0.22	11.2	
1B	69	1251	12949	257	382	564	-14833	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.96	0.17	1.66	5.39	0.22	11.2	
1C	69	1251	12949	257	382	564	-14833	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.96	0.17	1.66	5.39	0.22	11.2	
1D	69	1251	12949	257	382	564	-14833	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.96	0.17	1.66	5.39	0.22	11.2	
1E	69	1251	12949	257	382	564	-14833	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.96	0.17	1.66	5.39	0.22	11.2	
1F	69	1251	12949	257	382	564	-14833	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.96	0.17	1.66	5.39	0.22	11.2	
1G	69	1251	12949	257	382	564	-14833	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.96	0.17	1.66	5.39	0.22	11.2	
1H	69	1251	12949	257	382	564	-14833	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.96	0.17	1.66	5.39	0.22	11.2	
1I	69	1251	12949	257	382	564	-14833	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.96	0.17	1.66	5.39	0.22	11.2	
1J	69	1251	12949	257	382	564	-14833	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.96	0.17	1.66	5.39	0.22	11.2	
1K	69	1251	12949	257	382	564	-14833	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.96	0.17	1.66	5.39	0.22	11.2	
1L	69	1251	12949	257	382	564	-14833	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.96	0.17	1.66	5.39	0.22	11.2	
1M	69	1251	12949	257	382	564	-14833	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.96	0.17	1.66	5.39	0.22	11.2	
1N	69	1251	12949	257	382	564	-14833	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.96	0.17	1.66	5.39	0.22	11.2	
1O	69	1251	12949	257	382	564	-14833	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.96	0.17	1.66	5.39	0.22	11.2	
1P	69	1251	12949	257	382	564	-14833	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.96	0.17	1.66	5.39	0.22	11.2	
2	69	3821	21236	233	571	601	-24485	9.24	3.08	6.16	10.78	2	0.94	0.28	2.68	8.84	0.33	10.6	
apost= 6.16 aant= -- ainf= 3.08 asup= 7.70 staffe= 2 d 8 / 10.6 (e armatura base = 4 X 1.54)																			
1A	104	1251	12348	257	382	475	-10457	9.24	3.08	3.08	9.24	2	0.91	0.16	1.59	5.14	0.22	16.8	
1B	104	1251	12348	257	382	475	-10457	9.24	3.08	3.08	9.24	2	0.91	0.16	1.59	5.14	0.22	16.8	
1C	104	1251	12348	257	382	475	-10457	9.24	3.08	3.08	9.24	2	0.91	0.16	1.59	5.14	0.22	16.8	
1D	104	1251	12348	257	382	475	-10457	9.24	3.08	3.08	9.24	2	0.91	0.16	1.59	5.14	0.22	16.8	
1E	104	1251	12348	257	382	475	-10457	9.24	3.08	3.08	9.24	2	0.91	0.16	1.59	5.14	0.22	16.8	
1F	104	1251	12348	257	382	475	-10457	9.24	3.08	3.08	9.24	2	0.91	0.16	1.59	5.14	0.22	16.8	
1G	104	1251	12348	257	382	475	-10457	9.24	3.08	3.08	9.24	2	0.91	0.16	1.59	5.14	0.22	16.8	
1H	104	1251	12348	257	382	475	-10457	9.24	3.08	3.08	9.24	2	0.91	0.16	1.59	5.14	0.22	16.8	
1I	104	1251	12348	257	382	475	-10457	9.24	3.08	3.08	9.24	2	0.91	0.16	1.59	5.14	0.22	16.8	
1J	104	1251	12348	257	382	475	-10457	9.24	3.08	3.08	9.24	2	0.91	0.16	1.59	5.14	0.22	16.8	
1K	104	1251	12348	257	382	475	-10457	9.24	3.08	3.08	9.24	2	0.91	0.16	1.59	5.14	0.22	16.8	
1L	104	1251	12348	257	382	475	-10457	9.24	3.08	3.08	9.24	2	0.91	0.16	1.59	5.14	0.22	16.8	
1M	104	1251	12348	257	382	475	-10457	9.24	3.08	3.08	9.24	2	0.91	0.16	1.59	5.14	0.22	16.8	
1N	104	1251	12348	257	382	475	-10457	9.24	3.08	3.08	9.24	2	0.91	0.16	1.59	5.14	0.22	16.8	

apost= 6.16 aant= -- ainf= -- asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 11.5 (e armatura base = 4 X 1.54)

apost= 6.16 aant= -- ainf= -- asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 12.1 (e armatura base = 4 X 1.54)

apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 12.7 (e armatura base = 4 X 1.54)

apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 13.4 (e armatura base = 4 X 1.54)

apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 14.1 (e armatura base = 4 X 1.54)

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Travi rinforzate SLU - SLV

1E	311	1251	8744	257	382	-58	11438	3.08	9.24	9.24	3.08	2	1.00	0.12	1.19	3.64	0.22	16.8
1F	311	1251	8744	257	382	-58	11438	3.08	9.24	9.24	3.08	2	1.00	0.12	1.19	3.64	0.22	16.8
1G	311	1251	8744	257	382	-58	11438	3.08	9.24	9.24	3.08	2	1.00	0.12	1.19	3.64	0.22	16.8
1H	311	1251	8744	257	382	-58	11438	3.08	9.24	9.24	3.08	2	1.00	0.12	1.19	3.64	0.22	16.8
1I	311	1251	8744	257	382	-58	11438	3.08	9.24	9.24	3.08	2	1.00	0.12	1.19	3.64	0.22	16.8
1J	311	1251	8744	257	382	-58	11438	3.08	9.24	9.24	3.08	2	1.00	0.12	1.19	3.64	0.22	16.8
1K	311	1251	8744	257	382	-58	11438	3.08	9.24	9.24	3.08	2	1.00	0.12	1.19	3.64	0.22	16.8
1L	311	1251	8744	257	382	-58	11438	3.08	9.24	9.24	3.08	2	1.00	0.12	1.19	3.64	0.22	16.8
1M	311	1251	8744	257	382	-58	11438	3.08	9.24	9.24	3.08	2	1.00	0.12	1.19	3.64	0.22	16.8
1N	311	1251	8744	257	382	-58	11438	3.08	9.24	9.24	3.08	2	1.00	0.12	1.19	3.64	0.22	16.8
1O	311	1251	8744	257	382	-58	11438	3.08	9.24	9.24	3.08	2	1.00	0.12	1.19	3.64	0.22	16.8
1P	311	1251	8744	257	382	-58	11438	3.08	9.24	9.24	3.08	2	1.00	0.12	1.19	3.64	0.22	16.8
2	311	3821	14537	233	571	36	18854	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.85	0.20	1.76	6.05	0.33	15.0

apost= 6.16 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 15.0 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	346	1251	8143	257	382	-147	14360	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.12	1.13	3.39	0.22	16.8
1B	346	1251	8143	257	382	-147	14360	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.12	1.13	3.39	0.22	16.8
1C	346	1251	8143	257	382	-147	14360	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.12	1.13	3.39	0.22	16.8
1D	346	1251	8143	257	382	-147	14360	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.12	1.13	3.39	0.22	16.8
1E	346	1251	8143	257	382	-147	14360	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.12	1.13	3.39	0.22	16.8
1F	346	1251	8143	257	382	-147	14360	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.12	1.13	3.39	0.22	16.8
1G	346	1251	8143	257	382	-147	14360	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.12	1.13	3.39	0.22	16.8
1H	346	1251	8143	257	382	-147	14360	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.12	1.13	3.39	0.22	16.8
1I	346	1251	8143	257	382	-147	14360	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.12	1.13	3.39	0.22	16.8
1J	346	1251	8143	257	382	-147	14360	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.12	1.13	3.39	0.22	16.8
1K	346	1251	8143	257	382	-147	14360	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.12	1.13	3.39	0.22	16.8
1L	346	1251	8143	257	382	-147	14360	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.12	1.13	3.39	0.22	16.8
1M	346	1251	8143	257	382	-147	14360	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.12	1.13	3.39	0.22	16.8
1N	346	1251	8143	257	382	-147	14360	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.12	1.13	3.39	0.22	16.8
1O	346	1251	8143	257	382	-147	14360	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.12	1.13	3.39	0.22	16.8
1P	346	1251	8143	257	382	-147	14360	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.12	1.13	3.39	0.22	16.8
2	346	3821	13580	233	571	-45	23720	3.08	9.24	10.78	3.08	2	0.91	0.19	1.60	5.65	0.33	15.9

apost= -- aant= 6.16 ainf= 7.70 asup= -- staffe= 2 d 8 / 15.9 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 15 NI 11221 NF 11220 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 5.5300 6.4464 18.9764 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq				Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m		cm	
1A	0	1207	2655	459	126	692	14360	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.93	0.04	0.37	0.00	0.00	16.8
1B	0	1207	2655	459	126	692	14360	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.93	0.04	0.37	0.00	0.00	16.8
1C	0	1207	2655	459	126	692	14360	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.93	0.04	0.37	0.00	0.00	16.8
1D	0	1207	2655	459	126	692	14360	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.93	0.04	0.37	0.00	0.00	16.8
1E	0	1207	2655	459	126	692	14360	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.93	0.04	0.37	0.00	0.00	16.8
1F	0	1207	2655	459	126	692	14360	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.93	0.04	0.37	0.00	0.00	16.8
1G	0	1207	2655	459	126	692	14360	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.93	0.04	0.37	0.00	0.00	16.8
1H	0	1207	2655	459	126	692	14360	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.93	0.04	0.37	0.00	0.00	16.8
1I	0	1207	2655	459	126	692	14360	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.93	0.04	0.37	0.00	0.00	16.8
1J	0	1207	2655	459	126	692	14360	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.93	0.04	0.37	0.00	0.00	16.8
1K	0	1207	2655	459	126	692	14360	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.93	0.04	0.37	0.00	0.00	16.8
1L	0	1207	2655	459	126	692	14360	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.93	0.04	0.37	0.00	0.00	16.8
1M	0	1207	2655	459	126	692	14360	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.93	0.04	0.37	0.00	0.00	16.8
1N	0	1207	2655	459	126	692	14360	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.93	0.04	0.37	0.00	0.00	16.8
1O	0	1207	2655	459	126	692	14360	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.93	0.04	0.37	0.00	0.00	16.8
1P	0	1207	2655	459	126	692	14360	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.93	0.04	0.37	0.00	0.00	16.8
2	0	3815	4348	567	176	909	23710	9.24	3.08	10.78	3.08	2	0.91	0.06	0.51	0.00	0.00	16.8

apost= 6.16 aant= -- ainf= 7.70 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	31	1207	2139	459	126	547	15114	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.98	0.03	0.31	0.00	0.00	16.8
1B	31	1207	2139	459	126	547	15114	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.98	0.03	0.31	0.00	0.00	16.8
1C	31	1207	2139	459	126	547	15114	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.98	0.03	0.31	0.00	0.00	16.8
1D	31	1207	2139	459	126	547	15114	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.98	0.03	0.31	0.00	0.00	16.8
1E	31	1207	2139	459	126	547	15114	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.98	0.03	0.31	0.00	0.00	16.8
1F	31	1207	2139	459	126	547	15114	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.98	0.03	0.31	0.00	0.00	16.8
1G	31	1207	2139	459	126	547	15114	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.98	0.03	0.31	0.00	0.00	16.8
1H	31	1207	2139	459	126	547	15114	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.98	0.03	0.31	0.00	0.00	16.8
1I	31	1207	2139	459	126	547	15114	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.98	0.03	0.31	0.00	0.00	16.8
1J	31	1207	2139	459	126	547	15114	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.98	0.03	0.31	0.00	0.00	16.8
1K	31	1207	2139	459	126	547	15114	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.98	0.03	0.31	0.00	0.00	16.8
1L	31	1207	2139	459	126	547	15114	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.98	0.03	0.31	0.00	0.00	16.8
1M	31	1207	2139	459	126	547	15114	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.98	0.03	0.31	0.00	0.00	16.8
1N	31	1207	2139	459	126	547	15114	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.98	0.03	0.31	0.00	0.00	16.8
1O	31	1207	2139	459	126	547	15114	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.98	0.03	0.31	0.00	0.00	16.8
1P	31	1207	2139	459	126	547	15114	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.98	0.03	0.31	0.00	0.00	16.8
2	31	3815	3532	567	176	731	24948	9.24	3.08	10.78	3.08	2	0.96	0.05	0.43	0.00	0.00	16.8

apost= 6.16 aant= -- ainf= 7.70 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	63	1207	1624	459	126	403	15706	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.03	0.24	0.00	0.00	16.8
1B	63	1207	1624	459	126	403	15706	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.03	0.24	0.00	0.00	16.8
1C	63	1207	1624	459	126	403	15706	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.03	0.24	0.00	0.00	16.8
1D	63	1207	1624	459	126	403	15706	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.03	0.24	0.00	0.00	16.8
1E	63	1207	1624	459	126	403	15706	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.03	0.24	0.00	0.00	16.8

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Travi rinforzate SLU - SLV

1A	220	1207	-955	459	126	-320	16231	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
1B	220	1207	-955	459	126	-320	16231	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
1C	220	1207	-955	459	126	-320	16231	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
1D	220	1207	-955	459	126	-320	16231	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
1E	220	1207	-955	459	126	-320	16231	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
1F	220	1207	-955	459	126	-320	16231	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
1G	220	1207	-955	459	126	-320	16231	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
1H	220	1207	-955	459	126	-320	16231	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
1I	220	1207	-955	459	126	-320	16231	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
1J	220	1207	-955	459	126	-320	16231	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
1K	220	1207	-955	459	126	-320	16231	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
1L	220	1207	-955	459	126	-320	16231	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
1M	220	1207	-955	459	126	-320	16231	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
1N	220	1207	-955	459	126	-320	16231	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
1O	220	1207	-955	459	126	-320	16231	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
1P	220	1207	-955	459	126	-320	16231	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
2	220	3815	-1367	567	176	-338	26987	3.08	9.24	12.32	3.08	2	0.91	0.03	0.23	0.00	0.00	16.8

apost= -- aant= 6.16 ainf= 9.24 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	252	1207	-1471	459	126	-464	15850	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.02	0.23	0.00	0.00	16.8
1B	252	1207	-1471	459	126	-464	15850	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.02	0.23	0.00	0.00	16.8
1C	252	1207	-1471	459	126	-464	15850	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.02	0.23	0.00	0.00	16.8
1D	252	1207	-1471	459	126	-464	15850	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.02	0.23	0.00	0.00	16.8
1E	252	1207	-1471	459	126	-464	15850	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.02	0.23	0.00	0.00	16.8
1F	252	1207	-1471	459	126	-464	15850	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.02	0.23	0.00	0.00	16.8
1G	252	1207	-1471	459	126	-464	15850	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.02	0.23	0.00	0.00	16.8
1H	252	1207	-1471	459	126	-464	15850	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.02	0.23	0.00	0.00	16.8
1I	252	1207	-1471	459	126	-464	15850	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.02	0.23	0.00	0.00	16.8
1J	252	1207	-1471	459	126	-464	15850	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.02	0.23	0.00	0.00	16.8
1K	252	1207	-1471	459	126	-464	15850	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.02	0.23	0.00	0.00	16.8
1L	252	1207	-1471	459	126	-464	15850	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.02	0.23	0.00	0.00	16.8
1M	252	1207	-1471	459	126	-464	15850	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.02	0.23	0.00	0.00	16.8
1N	252	1207	-1471	459	126	-464	15850	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.02	0.23	0.00	0.00	16.8
1O	252	1207	-1471	459	126	-464	15850	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.02	0.23	0.00	0.00	16.8
1P	252	1207	-1471	459	126	-464	15850	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.02	0.23	0.00	0.00	16.8
2	252	3815	-2183	567	176	-516	26428	3.08	9.24	12.32	3.08	2	0.89	0.03	0.30	0.00	0.00	16.8

apost= -- aant= 6.16 ainf= 9.24 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	283	1207	-1986	459	126	-609	15306	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.99	0.03	0.29	0.00	0.00	16.8
1B	283	1207	-1986	459	126	-609	15306	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.99	0.03	0.29	0.00	0.00	16.8
1C	283	1207	-1986	459	126	-609	15306	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.99	0.03	0.29	0.00	0.00	16.8
1D	283	1207	-1986	459	126	-609	15306	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.99	0.03	0.29	0.00	0.00	16.8
1E	283	1207	-1986	459	126	-609	15306	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.99	0.03	0.29	0.00	0.00	16.8
1F	283	1207	-1986	459	126	-609	15306	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.99	0.03	0.29	0.00	0.00	16.8
1G	283	1207	-1986	459	126	-609	15306	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.99	0.03	0.29	0.00	0.00	16.8
1H	283	1207	-1986	459	126	-609	15306	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.99	0.03	0.29	0.00	0.00	16.8
1I	283	1207	-1986	459	126	-609	15306	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.99	0.03	0.29	0.00	0.00	16.8
1J	283	1207	-1986	459	126	-609	15306	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.99	0.03	0.29	0.00	0.00	16.8
1K	283	1207	-1986	459	126	-609	15306	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.99	0.03	0.29	0.00	0.00	16.8
1L	283	1207	-1986	459	126	-609	15306	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.99	0.03	0.29	0.00	0.00	16.8
1M	283	1207	-1986	459	126	-609	15306	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.99	0.03	0.29	0.00	0.00	16.8
1N	283	1207	-1986	459	126	-609	15306	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.99	0.03	0.29	0.00	0.00	16.8
1O	283	1207	-1986	459	126	-609	15306	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.99	0.03	0.29	0.00	0.00	16.8
1P	283	1207	-1986	459	126	-609	15306	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.99	0.03	0.29	0.00	0.00	16.8
2	283	3815	-3000	567	176	-695	25612	3.08	9.24	10.78	3.08	2	0.98	0.04	0.38	0.00	0.00	16.8

apost= -- aant= 6.16 ainf= 7.70 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	314	1207	-2502	459	126	-753	14600	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.95	0.04	0.35	0.00	0.00	16.8
1B	314	1207	-2502	459	126	-753	14600	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.95	0.04	0.35	0.00	0.00	16.8
1C	314	1207	-2502	459	126	-753	14600	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.95	0.04	0.35	0.00	0.00	16.8
1D	314	1207	-2502	459	126	-753	14600	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.95	0.04	0.35	0.00	0.00	16.8
1E	314	1207	-2502	459	126	-753	14600	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.95	0.04	0.35	0.00	0.00	16.8
1F	314	1207	-2502	459	126	-753	14600	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.95	0.04	0.35	0.00	0.00	16.8
1G	314	1207	-2502	459	126	-753	14600	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.95	0.04	0.35	0.00	0.00	16.8
1H	314	1207	-2502	459	126	-753	14600	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.95	0.04	0.35	0.00	0.00	16.8
1I	314	1207	-2502	459	126	-753	14600	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.95	0.04	0.35	0.00	0.00	16.8
1J	314	1207	-2502	459	126	-753	14600	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.95	0.04	0.35	0.00	0.00	16.8
1K	314	1207	-2502	459	126	-753	14600	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.95	0.04	0.35	0.00	0.00	16.8
1L	314	1207	-2502	459	126	-753	14600	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.95	0.04	0.35	0.00	0.00	16.8
1M	314	1207	-2502	459	126	-753	14600	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.95	0.04	0.35	0.00	0.00	16.8
1N	314	1207	-2502	459	126	-753	14600	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.95	0.04	0.35	0.00	0.00	16.8
1O	314	1207	-2502	459	126	-753	14600	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.95	0.04	0.35	0.00	0.00	16.8
1P	314	1207	-2502	459	126	-753	14600	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.95	0.04	0.35	0.00	0.00	16.8
2	314	3815	-3816	567	176	-873	24540	3.08	9.24	10.78	3.08	2	0.94	0.05	0.46	0.00	0.00	16.8

apost= -- aant= 6.16 ainf= 7.70 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 16 NI 11220 NF 11147 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 6.0900 7.0992 20.1892 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO
	cm	kg			kg*m			cmq				Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m		cm

10	138	1116	-10589	77	-191	-76	1664	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.25	0.13	1.28	4.41	0.11	16.8
1P	138	1116	-10589	77	-191	-76	1664	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.25	0.13	1.28	4.41	0.11	16.8
2	138	3731	-17222	152	-313	-62	3470	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.59	0.22	2.08	7.17	0.18	13.3

apost= --		aant= 6.16		ainf= --		asup= 6.16		staffe= 2 d		8 / 12.7		(e armatura base = 4 X 1.54)						
1A	208	1116	-11790	77	-191	-130	-6080	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.81	0.15	1.41	4.91	0.11	16.8
1B	208	1116	-11790	77	-191	-130	-6080	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.81	0.15	1.41	4.91	0.11	16.8
1C	208	1116	-11790	77	-191	-130	-6080	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.81	0.15	1.41	4.91	0.11	16.8
1D	208	1116	-11790	77	-191	-130	-6080	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.81	0.15	1.41	4.91	0.11	16.8
1E	208	1116	-11790	77	-191	-130	-6080	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.81	0.15	1.41	4.91	0.11	16.8
1F	208	1116	-11790	77	-191	-130	-6080	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.81	0.15	1.41	4.91	0.11	16.8
1G	208	1116	-11790	77	-191	-130	-6080	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.81	0.15	1.41	4.91	0.11	16.8
1H	208	1116	-11790	77	-191	-130	-6080	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.81	0.15	1.41	4.91	0.11	16.8
1I	208	1116	-11790	77	-191	-130	-6080	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.81	0.15	1.41	4.91	0.11	16.8
1J	208	1116	-11790	77	-191	-130	-6080	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.81	0.15	1.41	4.91	0.11	16.8
1K	208	1116	-11790	77	-191	-130	-6080	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.81	0.15	1.41	4.91	0.11	16.8
1L	208	1116	-11790	77	-191	-130	-6080	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.81	0.15	1.41	4.91	0.11	16.8
1M	208	1116	-11790	77	-191	-130	-6080	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.81	0.15	1.41	4.91	0.11	16.8
1N	208	1116	-11790	77	-191	-130	-6080	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.81	0.15	1.41	4.91	0.11	16.8
1O	208	1116	-11790	77	-191	-130	-6080	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.81	0.15	1.41	4.91	0.11	16.8
1P	208	1116	-11790	77	-191	-130	-6080	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.81	0.15	1.41	4.91	0.11	16.8
2	208	3731	-19138	151	-313	-167	-9112	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.87	0.24	2.30	7.97	0.18	12.1

apost= --		aant= 6.16		ainf= --		asup= 6.16		staffe= 2 d		8 / 11.5		(e armatura base = 4 X 1.54)						
1A	277	1116	-12990	77	-191	-183	-14654	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.95	0.16	1.54	5.41	0.11	11.2
1B	277	1116	-12990	77	-191	-183	-14654	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.95	0.16	1.54	5.41	0.11	11.2
1C	277	1116	-12990	77	-191	-183	-14654	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.95	0.16	1.54	5.41	0.11	11.2
1D	277	1116	-12990	77	-191	-183	-14654	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.95	0.16	1.54	5.41	0.11	11.2
1E	277	1116	-12990	77	-191	-183	-14654	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.95	0.16	1.54	5.41	0.11	11.2
1F	277	1116	-12990	77	-191	-183	-14654	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.95	0.16	1.54	5.41	0.11	11.2
1G	277	1116	-12990	77	-191	-183	-14654	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.95	0.16	1.54	5.41	0.11	11.2
1H	277	1116	-12990	77	-191	-183	-14654	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.95	0.16	1.54	5.41	0.11	11.2
1I	277	1116	-12990	77	-191	-183	-14654	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.95	0.16	1.54	5.41	0.11	11.2
1J	277	1116	-12990	77	-191	-183	-14654	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.95	0.16	1.54	5.41	0.11	11.2
1K	277	1116	-12990	77	-191	-183	-14654	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.95	0.16	1.54	5.41	0.11	11.2
1L	277	1116	-12990	77	-191	-183	-14654	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.95	0.16	1.54	5.41	0.11	11.2
1M	277	1116	-12990	77	-191	-183	-14654	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.95	0.16	1.54	5.41	0.11	11.2
1N	277	1116	-12990	77	-191	-183	-14654	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.95	0.16	1.54	5.41	0.11	11.2
1O	277	1116	-12990	77	-191	-183	-14654	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.95	0.16	1.54	5.41	0.11	11.2
1P	277	1116	-12990	77	-191	-183	-14654	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.95	0.16	1.54	5.41	0.11	11.2
2	277	3731	-21054	152	-313	-272	-23918	3.08	9.24	6.16	10.78	2	0.89	0.26	2.51	8.77	0.18	11.2

Pag. 53

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Travi rinforzate SLU - SLV

1I	311	1116	-13590	77	-191	-210	-19253	3.08	9.24	4.62	9.24	2	1.00	0.17	1.61	5.66	0.11	11.2
1J	311	1116	-13590	77	-191	-210	-19253	3.08	9.24	4.62	9.24	2	1.00	0.17	1.61	5.66	0.11	11.2
1K	311	1116	-13590	77	-191	-210	-19253	3.08	9.24	4.62	9.24	2	1.00	0.17	1.61	5.66	0.11	11.2
1L	311	1116	-13590	77	-191	-210	-19253	3.08	9.24	4.62	9.24	2	1.00	0.17	1.61	5.66	0.11	11.2
1M	311	1116	-13590	77	-191	-210	-19253	3.08	9.24	4.62	9.24	2	1.00	0.17	1.61	5.66	0.11	11.2
1N	311	1116	-13590	77	-191	-210	-19253	3.08	9.24	4.62	9.24	2	1.00	0.17	1.61	5.66	0.11	11.2
10	311	1116	-13590	77	-191	-210	-19253	3.08	9.24	4.62	9.24	2	1.00	0.17	1.61	5.66	0.11	11.2
1P	311	1116	-13590	77	-191	-210	-19253	3.08	9.24	4.62	9.24	2	1.00	0.17	1.61	5.66	0.11	11.2
2	311	3731	-22012	152	-313	-324	-30469	3.08	9.24	7.70	13.85	2	0.91	0.27	2.61	9.17	0.18	10.6

apost= -- aant= 6.16 ainf= 4.62 asup= 10.78 staffe= 2 d 8 / 10.6 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	346	1116	-14190	77	-191	-237	-21932	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.95	0.18	1.68	5.91	0.11	11.2
1B	346	1116	-14190	77	-191	-237	-21932	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.95	0.18	1.68	5.91	0.11	11.2
1C	346	1116	-14190	77	-191	-237	-21932	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.95	0.18	1.68	5.91	0.11	11.2
1D	346	1116	-14190	77	-191	-237	-21932	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.95	0.18	1.68	5.91	0.11	11.2
1E	346	1116	-14190	77	-191	-237	-21932	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.95	0.18	1.68	5.91	0.11	11.2
1F	346	1116	-14190	77	-191	-237	-21932	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.95	0.18	1.68	5.91	0.11	11.2
1G	346	1116	-14190	77	-191	-237	-21932	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.95	0.18	1.68	5.91	0.11	11.2
1H	346	1116	-14190	77	-191	-237	-21932	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.95	0.18	1.68	5.91	0.11	11.2
1I	346	1116	-14190	77	-191	-237	-21932	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.95	0.18	1.68	5.91	0.11	11.2
1J	346	1116	-14190	77	-191	-237	-21932	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.95	0.18	1.68	5.91	0.11	11.2
1K	346	1116	-14190	77	-191	-237	-21932	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.95	0.18	1.68	5.91	0.11	11.2
1L	346	1116	-14190	77	-191	-237	-21932	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.95	0.18	1.68	5.91	0.11	11.2
1M	346	1116	-14190	77	-191	-237	-21932	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.95	0.18	1.68	5.91	0.11	11.2
1N	346	1116	-14190	77	-191	-237	-21932	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.95	0.18	1.68	5.91	0.11	11.2
10	346	1116	-14190	77	-191	-237	-21932	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.95	0.18	1.68	5.91	0.11	11.2
1P	346	1116	-14190	77	-191	-237	-21932	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.95	0.18	1.68	5.91	0.11	11.2
2	346	3731	-22970	152	-313	-376	-34805	3.08	9.24	7.70	15.39	2	0.93	0.29	2.72	9.56	0.18	10.1

apost= -- aant= 6.16 ainf= 4.62 asup= 12.32 staffe= 2 d 8 / 10.1 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 17 NI 10660 NF 11224 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 6.0900 7.0992 20.1892 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	3011	13550	44	354	347	-23370	9.24	3.08	6.16	10.78	2	0.89	0.18	1.71	5.64	0.20	11.2
1B	0	3011	13550	44	354	347	-23370	9.24	3.08	6.16	10.78	2	0.89	0.18	1.71	5.64	0.20	11.2
1C	0	3011	13550	44	354	347	-23370	9.24	3.08	6.16	10.78	2	0.89	0.18	1.71	5.64	0.20	11.2
1D	0	3011	13550	44	354	347	-23370	9.24	3.08	6.16	10.78	2	0.89	0.18	1.71	5.64	0.20	11.2
1E	0	3011	13550	44	354	347	-23370	9.24	3.08	6.16	10.78	2	0.89	0.18	1.71	5.64	0.20	11.2
1F	0	3011	13550	44	354	347	-23370	9.24	3.08	6.16	10.78	2	0.89	0.18	1.71	5.64	0.20	11.2
1G	0	3011	13550	44	354	347	-23370	9.24	3.08	6.16	10.78	2	0.89	0.18	1.71	5.64	0.20	11.2
1H	0	3011	13550	44	354	347	-23370	9.24	3.08	6.16	10.78	2	0.89	0.18	1.71	5.64	0.20	11.2
1I	0	3011	13550	44	354	347	-23370	9.24	3.08	6.16	10.78	2	0.89	0.18	1.71	5.64	0.20	11.2
1J	0	3011	13550	44	354	347	-23370	9.24	3.08	6.16	10.78	2	0.89	0.18	1.71	5.64	0.20	11.2
1K	0	3011	13550	44	354	347	-23370	9.24	3.08	6.16	10.78	2	0.89	0.18	1.71	5.64	0.20	11.2
1L	0	3011	13550	44	354	347	-23370	9.24	3.08	6.16	10.78	2	0.89	0.18	1.71	5.64	0.20	11.2
1M	0	3011	13550	44	354	347	-23370	9.24	3.08	6.16	10.78	2	0.89	0.18	1.71	5.64	0.20	11.2
1N	0	3011	13550	44	354	347	-23370	9.24	3.08	6.16	10.78	2	0.89	0.18	1.71	5.64	0.20	11.2
1O	0	3011	13550	44	354	347	-23370	9.24	3.08	6.16	10.78	2	0.89	0.18	1.71	5.64	0.20	11.2
1P	0	3011	13550	44	354	347	-23370	9.24	3.08	6.16	10.78	2	0.89	0.18	1.71	5.64	0.20	11.2
2	0	5741	22210	-85	578	164	-38770	9.24	3.08	9.24	16.93	2	0.96	0.29	2.79	9.25	0.33	10.1

apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= 13.85 staffe= 2 d 8 / 10.1 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	35	3011	12949	44	354	332	-18786	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.84	0.17	1.64	5.39	0.20	11.2
1B	35	3011	12949	44	354	332	-18786	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.84	0.17	1.64	5.39	0.20	11.2
1C	35	3011	12949	44	354	332	-18786	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.84	0.17	1.64	5.39	0.20	11.2
1D	35	3011	12949	44	354	332	-18786	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.84	0.17	1.64	5.39	0.20	11.2
1E	35	3011	12949	44	354	332	-18786	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.84	0.17	1.64	5.39	0.20	11.2
1F	35	3011	12949	44	354	332	-18786	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.84	0.17	1.64	5.39	0.20	11.2
1G	35	3011	12949	44	354	332	-18786	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.84	0.17	1.64	5.39	0.20	11.2
1H	35	3011	12949	44	354	332	-18786	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.84	0.17	1.64	5.39	0.20	11.2
1I	35	3011	12949	44	354	332	-18786	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.84	0.17	1.64	5.39	0.20	11.2
1J	35	3011	12949	44	354	332	-18786	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.84	0.17	1.64	5.39	0.20	11.2
1K	35	3011	12949	44	354	332	-18786	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.84	0.17	1.64	5.39	0.20	11.2
1L	35	3011	12949	44	354	332	-18786	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.84	0.17	1.64	5.39	0.20	11.2
1M	35	3011	12949	44	354	332	-18786	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.84	0.17	1.64	5.39	0.20	11.2
1N	35	3011	12949	44	354	332	-18786	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.84	0.17	1.64	5.39	0.20	11.2
10	35	3011	12949	44	354	332	-18786	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.84	0.17	1.64	5.39	0.20	11.2
1P	35	3011	12949	44	354	332	-18786	9.24	3.08	6.16	9.24	2	0.84	0.17	1.64	5.39	0.20	11.2
2	35	5741	21253	-85	578	194	-31248	9.24	3.08	7.70	13.85	2	0.95	0.28	2.69	8.85	0.33	10.6

apost= 6.16 aant= -- ainf= 4.62 asup= 10.78 staffe= 2 d 8 / 10.6 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	69	3011	12348	44	354	317	-14409	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.97	0.16	1.57	5.14	0.20	11.2
1B	69	3011	12348	44	354	317	-14409	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.97	0.16	1.57	5.14	0.20	11.2
1C	69	3011	12348	44	354	317	-14409	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.97	0.16	1.57	5.14	0.20	11.2
1D	69	3011	12348	44	354	317	-14409	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.97	0.16	1.57	5.14	0.20	11.2
1E	69	3011	12348	44	354	317	-14409	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.97	0.16	1.57	5.14	0.20	11.2
1F	69	3011	12348	44	354	317	-14409	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.97	0.16	1.57	5.14	0.20	11.2
1G	69	3011	12348	44	354	317	-14409	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.97	0.16	1.57	5.14	0.20	11.2
1H	69	3011	12348	44	354	317	-14409	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.97	0.16	1.57	5.14	0.20	11.2
1I	69	3011	12348	44	354	317	-14409	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.97	0.16	1.57	5.14	0.20	11.2

apost= 6.16 aant= -- ainf= 3.08 asup= 7.70 staffe= 2 d 8 / 11.0 (e armatura base = 4 x 1.54)

apost= 6.16 aant= -- ainf= -- asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 11.5 (e armatura base = 4 X 1.54)

apost= 6.16 aant= -- ainf= -- asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 12.1 (e armatura base = 4 x 1.54)

apost= 6.16 aant= -- ainf= -- asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 12.7 (e armatura base = 4 x 1.54)

apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 13.4 (e armatura base = 4 X 1.54)

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Travi rinforzate SLU - SLV

1D	242	3011	9344	44	354	241	4355	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.67	0.13	1.24	3.89	0.20	16.8
1E	242	3011	9344	44	354	241	4355	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.67	0.13	1.24	3.89	0.20	16.8
1F	242	3011	9344	44	354	241	4355	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.67	0.13	1.24	3.89	0.20	16.8
1G	242	3011	9344	44	354	241	4355	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.67	0.13	1.24	3.89	0.20	16.8
1H	242	3011	9344	44	354	241	4355	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.67	0.13	1.24	3.89	0.20	16.8
1I	242	3011	9344	44	354	241	4355	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.67	0.13	1.24	3.89	0.20	16.8
1J	242	3011	9344	44	354	241	4355	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.67	0.13	1.24	3.89	0.20	16.8
1K	242	3011	9344	44	354	241	4355	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.67	0.13	1.24	3.89	0.20	16.8
1L	242	3011	9344	44	354	241	4355	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.67	0.13	1.24	3.89	0.20	16.8
1M	242	3011	9344	44	354	241	4355	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.67	0.13	1.24	3.89	0.20	16.8
1N	242	3011	9344	44	354	241	4355	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.67	0.13	1.24	3.89	0.20	16.8
1O	242	3011	9344	44	354	241	4355	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.67	0.13	1.24	3.89	0.20	16.8
1P	242	3011	9344	44	354	241	4355	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.67	0.13	1.24	3.89	0.20	16.8
2	242	5741	15511	-85	578	371	6927	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.74	0.21	2.06	6.46	0.33	14.1

apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 14.1 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	277	3011	8744	44	354	226	7485	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.71	0.12	1.18	3.64	0.20	16.8
1B	277	3011	8744	44	354	226	7485	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.71	0.12	1.18	3.64	0.20	16.8
1C	277	3011	8744	44	354	226	7485	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.71	0.12	1.18	3.64	0.20	16.8
1D	277	3011	8744	44	354	226	7485	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.71	0.12	1.18	3.64	0.20	16.8
1E	277	3011	8744	44	354	226	7485	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.71	0.12	1.18	3.64	0.20	16.8
1F	277	3011	8744	44	354	226	7485	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.71	0.12	1.18	3.64	0.20	16.8
1G	277	3011	8744	44	354	226	7485	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.71	0.12	1.18	3.64	0.20	16.8
1H	277	3011	8744	44	354	226	7485	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.71	0.12	1.18	3.64	0.20	16.8
1I	277	3011	8744	44	354	226	7485	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.71	0.12	1.18	3.64	0.20	16.8
1J	277	3011	8744	44	354	226	7485	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.71	0.12	1.18	3.64	0.20	16.8
1K	277	3011	8744	44	354	226	7485	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.71	0.12	1.18	3.64	0.20	16.8
1L	277	3011	8744	44	354	226	7485	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.71	0.12	1.18	3.64	0.20	16.8
1M	277	3011	8744	44	354	226	7485	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.71	0.12	1.18	3.64	0.20	16.8
1N	277	3011	8744	44	354	226	7485	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.71	0.12	1.18	3.64	0.20	16.8
1O	277	3011	8744	44	354	226	7485	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.71	0.12	1.18	3.64	0.20	16.8
1P	277	3011	8744	44	354	226	7485	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.71	0.12	1.18	3.64	0.20	16.8
2	277	5741	14554	-85	578	400	12129	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.88	0.20	1.95	6.06	0.33	14.9

apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 14.9 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	311	3011	8143	44	354	210	10406	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.96	0.11	1.11	3.39	0.20	16.8
1B	311	3011	8143	44	354	210	10406	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.96	0.11	1.11	3.39	0.20	16.8
1C	311	3011	8143	44	354	210	10406	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.96	0.11	1.11	3.39	0.20	16.8
1D	311	3011	8143	44	354	210	10406	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.96	0.11	1.11	3.39	0.20	16.8
1E	311	3011	8143	44	354	210	10406	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.96	0.11	1.11	3.39	0.20	16.8
1F	311	3011	8143	44	354	210	10406	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.96	0.11	1.11	3.39	0.20	16.8
1G	311	3011	8143	44	354	210	10406	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.96	0.11	1.11	3.39	0.20	16.8
1H	311	3011	8143	44	354	210	10406	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.96	0.11	1.11	3.39	0.20	16.8
1I	311	3011	8143	44	354	210	10406	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.96	0.11	1.11	3.39	0.20	16.8
1J	311	3011	8143	44	354	210	10406	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.96	0.11	1.11	3.39	0.20	16.8
1K	311	3011	8143	44	354	210	10406	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.96	0.11	1.11	3.39	0.20	16.8
1L	311	3011	8143	44	354	210	10406	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.96	0.11	1.11	3.39	0.20	16.8
1M	311	3011	8143	44	354	210	10406	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.96	0.11	1.11	3.39	0.20	16.8
1N	311	3011	8143	44	354	210	10406	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.96	0.11	1.11	3.39	0.20	16.8
1O	311	3011	8143	44	354	210	10406	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.96	0.11	1.11	3.39	0.20	16.8
1P	311	3011	8143	44	354	210	10406	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.96	0.11	1.11	3.39	0.20	16.8
2	311	5741	13597	-85	578	429	17000	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.96	0.19	1.75	5.66	0.33	15.9

apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 15.9 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	346	3011	7542	44	354	195	13120	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.89	0.11	1.04	3.14	0.20	16.8
1B	346	3011	7542	44	354	195	13120	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.89	0.11	1.04	3.14	0.20	16.8
1C	346	3011	7542	44	354	195	13120	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.89	0.11	1.04	3.14	0.20	16.8
1D	346	3011	7542	44	354	195	13120	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.89	0.11	1.04	3.14	0.20	16.8
1E	346	3011	7542	44	354	195	13120	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.89	0.11	1.04	3.14	0.20	16.8
1F	346	3011	7542	44	354	195	13120	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.89	0.11	1.04	3.14	0.20	16.8
1G	346	3011	7542	44	354	195	13120	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.89	0.11	1.04	3.14	0.20	16.8
1H	346	3011	7542	44	354	195	13120	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.89	0.11	1.04	3.14	0.20	16.8
1I	346	3011	7542	44	354	195	13120	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.89	0.11	1.04	3.14	0.20	16.8
1J	346	3011	7542	44	354	195	13120	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.89	0.11	1.04	3.14	0.20	16.8
1K	346	3011	7542	44	354	195	13120	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.89	0.11	1.04	3.14	0.20	16.8
1L	346	3011	7542	44	354	195	13120	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.89	0.11	1.04	3.14	0.20	16.8
1M	346	3011	7542	44	354	195	13120	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.89	0.11	1.04	3.14	0.20	16.8
1N	346	3011	7542	44	354	195	13120	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.89	0.11	1.04	3.14	0.20	16.8
1O	346	3011	7542	44	354	195	13120	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.89	0.11	1.04	3.14	0.20	16.8
1P	346	3011	7542	44	354	195	13120	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.89	0.11	1.04	3.14	0.20	16.8
2	346	5741	12640	-85	578	459	21540	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.99	0.18	1.58	5.26	0.33	16.8

apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 18 NI 11224 NF 11223 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 5.5300 6.4464 18.9764 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	3146	2556	508	151	851	12930	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.88	0.04	0.37	0.00	0.00	16.8
1B	0	3146	2556	508	151	851	12930	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.88	0.04	0.37	0.00	0.00	16.8
1C	0	3146	2556	508	151	851	12930	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.88	0.04	0.37	0.00	0.00	16.8
1D	0	3146	2556	508	151	851	12930	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.88	0.04	0.37	0.00	0.00	16.8

apost= 6.16 aant= -- ainf= 7.70 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	157	3146	-22	508	151	52	14922	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.81	0.01	0.14	0.00	0.00	16.8
1B	157	3146	-22	508	151	52	14922	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.81	0.01	0.14	0.00	0.00	16.8
1C	157	3146	-22	508	151	52	14922	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.81	0.01	0.14	0.00	0.00	16.8
1D	157	3146	-22	508	151	52	14922	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.81	0.01	0.14	0.00	0.00	16.8
1E	157	3146	-22	508	151	52	14922	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.81	0.01	0.14	0.00	0.00	16.8
1F	157	3146	-22	508	151	52	14922	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.81	0.01	0.14	0.00	0.00	16.8
1G	157	3146	-22	508	151	52	14922	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.81	0.01	0.14	0.00	0.00	16.8
1H	157	3146	-22	508	151	52	14922	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.81	0.01	0.14	0.00	0.00	16.8
1I	157	3146	-22	508	151	52	14922	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.81	0.01	0.14	0.00	0.00	16.8
1J	157	3146	-22	508	151	52	14922	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.81	0.01	0.14	0.00	0.00	16.8
1K	157	3146	-22	508	151	52	14922	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.81	0.01	0.14	0.00	0.00	16.8
1L	157	3146	-22	508	151	52	14922	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.81	0.01	0.14	0.00	0.00	16.8
1M	157	3146	-22	508	151	52	14922	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.81	0.01	0.14	0.00	0.00	16.8
1N	157	3146	-22	508	151	52	14922	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.81	0.01	0.14	0.00	0.00	16.8
1O	157	3146	-22	508	151	52	14922	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.81	0.01	0.14	0.00	0.00	16.8
1P	157	3146	-22	508	151	52	14922	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.81	0.01	0.14	0.00	0.00	16.8
2	157	5885	152	635	207	147	24649	9.24	3.08	10.78	3.08	2	0.97	0.02	0.19	0.00	0.00	16.8
apost= 6.16 aant= -- ainf= 7.70 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	189	3146	-538	508	151	-108	14834	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.80	0.01	0.15	0.00	0.00	16.8
1B	189	3146	-538	508	151	-108	14834	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.80	0.01	0.15	0.00	0.00	16.8
1C	189	3146	-538	508	151	-108	14834	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.80	0.01	0.15	0.00	0.00	16.8
1D	189	3146	-538	508	151	-108	14834	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.80	0.01	0.15	0.00	0.00	16.8
1E	189	3146	-538	508	151	-108	14834	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.80	0.01	0.15	0.00	0.00	16.8
1F	189	3146	-538	508	151	-108	14834	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.80	0.01	0.15	0.00	0.00	16.8
1G	189	3146	-538	508	151	-108	14834	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.80	0.01	0.15	0.00	0.00	16.8
1H	189	3146	-538	508	151	-108	14834	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.80	0.01	0.15	0.00	0.00	16.8
1I	189	3146	-538	508	151	-108	14834	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.80	0.01	0.15	0.00	0.00	16.8
1J	189	3146	-538	508	151	-108	14834	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.80	0.01	0.15	0.00	0.00	16.8
1K	189	3146	-538	508	151	-108	14834	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.80	0.01	0.15	0.00	0.00	16.8
1L	189	3146	-538	508	151	-108	14834	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.80	0.01	0.15	0.00	0.00	16.8
1M	189	3146	-538	508	151	-108	14834	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.80	0.01	0.15	0.00	0.00	16.8
1N	189	3146	-538	508	151	-108	14834	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.80	0.01	0.15	0.00	0.00	16.8
1O	189	3146	-538	508	151	-108	14834	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.80	0.01	0.15	0.00	0.00	16.8
1P	189	3146	-538	508	151	-108	14834	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.80	0.01	0.15	0.00	0.00	16.8
2	189	5885	-664	635	207	-53	24569	3.08	9.24	10.78	3.08	2	0.97	0.02	0.19	0.00	0.00	16.8
apost= -- aant= 6.16 ainf= 7.70 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	220	3146	-1054	508	151	-267	14584	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.99	0.02	0.21	0.00	0.00	16.8
1B	220	3146	-1054	508	151	-267	14584	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.99	0.02	0.21	0.00	0.00	16.8
1C	220	3146	-1054	508	151	-267	14584	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.99	0.02	0.21	0.00	0.00	16.8
1D	220	3146	-1054	508	151	-267	14584	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.99	0.02	0.21	0.00	0.00	16.8
1E	220	3146	-1054	508	151	-267	14584	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.99	0.02	0.21	0.00	0.00	16.8
1F	220	3146	-1054	508	151	-267	14584	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.99	0.02	0.21	0.00	0.00	16.8
1G	220	3146	-1054	508	151	-267	14584	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.99	0.02	0.21	0.00	0.00	16.8
1H	220	3146	-1054	508	151	-267	14584	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.99	0.02	0.21	0.00	0.00	16.8
1I	220	3146	-1054	508	151	-267	14584	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.99	0.02	0.21	0.00	0.00	16.8
1J	220	3146	-1054	508	151	-267	14584	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.99	0.02	0.21	0.00	0.00	16.8
1K	220	3146	-1054	508	151	-267	14584	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.99	0.02	0.21	0.00	0.00	16.8
1L	220	3146	-1054	508	151	-267	14584	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.99	0.02	0.21	0.00	0.00	16.8
1M	220	3146	-1054	508	151	-267	14584	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.99	0.02	0.21	0.00	0.00	16.8
1N	220	3146	-1054	508	151	-267	14584	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.99	0.02	0.21	0.00	0.00	16.8
1O	220	3146	-1054	508	151	-267	14584	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.99	0.02	0.21	0.00	0.00	16.8
1P	220	3146	-1054	508	151	-267	14584	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.99	0.02	0.21	0.00	0.00	16.8
2	220	5885	-1481	635	207	-252	24232	3.08	9.24	10.78	3.08	2	0.95	0.03	0.26	0.00	0.00	16.8
apost= -- aant= 6.16 ainf= 7.70 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	252	3146	-1570	508	151	-427	14172	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.96	0.03	0.26	0.00	0.00	16.8
1B	252	3146	-1570	508	151	-427	14172	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.96	0.03	0.26	0.00	0.00	16.8
1C	252	3146	-1570	508	151	-427	14172	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.96	0.03	0.26	0.00	0.00	16.8
1D	252	3146	-1570	508	151	-427	14172	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.96	0.03	0.26	0.00	0.00	16.8
1E	252	3146	-1570	508	151	-427	14172	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.96	0.03	0.26	0.00	0.00	16.8
1F	252	3146	-1570	508	151	-427	14172	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.96	0.03	0.26	0.00	0.00	16.8
1G	252	3146	-1570	508	151	-427	14172	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.96	0.03	0.26	0.00	0.00	16.8
1H	252	3146	-1570	508	151	-427	14172	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.96	0.03	0.26	0.00	0.00	16.8
1I	252	3146	-1570	508	151	-427	14172	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.96	0.03	0.26	0.00	0.00	16.8
1J	252	3146	-1570	508	151	-427	14172	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.96	0.03	0.26	0.00	0.00	16.8
1K	252	3146	-1570	508	151	-427	14172	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.96	0.03	0.26	0.00	0.00	16.8
1L	252	3146	-1570	508	151	-427	14172	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.96	0.03	0.26	0.00	0.00	16.8
1M	252	3146	-1570	508	151	-427	14172	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.96	0.03	0.26	0.00	0.00	16.8
1N	252	3146	-1570	508	151	-427	14172	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.96	0.03	0.26	0.00	0.00	16.8
1O	252	3146	-1570	508	151	-427	14172	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.96	0.03	0.26	0.00	0.00	16.8
1P	252	3146	-1570	508	151	-427	14172	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.96	0.03	0.26	0.00	0.00	16.8
2	252	5885	-2297	635	207	-452	23638	3.08	9.24	10.78	3.08	2	0.93	0.04	0.34	0.00	0.00	16.8
apost= -- aant= 6.16 ainf= 7.70 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	283	3146	-2085	508	151	-587	13597	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.92	0.03	0.32	0.00	0.00	16.8
1B	283	3146	-2085	508	151	-587	13597	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.92	0.03	0.32	0.00	0.00	16.8
1C	283	3146	-2085	508	151	-587	13597	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.92	0.03	0.32	0.00	0.00	16.8
1D	283	3146	-2085	508	151	-587	13597	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.92	0.03	0.32	0.00	0.00	16.8
1E	283	3146	-2085	508	151	-587	13597	3.08	9.24	9.24	3.							

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Travi rinforzate SLU - SLV

1M	283	3146	-2085	508	151	-587	13597	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.92	0.03	0.32	0.00	0.00	16.8
1N	283	3146	-2085	508	151	-587	13597	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.92	0.03	0.32	0.00	0.00	16.8
10	283	3146	-2085	508	151	-587	13597	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.92	0.03	0.32	0.00	0.00	16.8
1P	283	3146	-2085	508	151	-587	13597	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.92	0.03	0.32	0.00	0.00	16.8
2	283	5885	-3114	635	207	-652	22787	3.08	9.24	10.78	3.08	2	0.90	0.05	0.41	0.00	0.00	16.8

apost= -- aant= 6.16 ainf= 7.70 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	314	3146	-2601	508	151	-747	12860	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.88	0.04	0.38	0.00	0.00	16.8
1B	314	3146	-2601	508	151	-747	12860	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.88	0.04	0.38	0.00	0.00	16.8
1C	314	3146	-2601	508	151	-747	12860	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.88	0.04	0.38	0.00	0.00	16.8
1D	314	3146	-2601	508	151	-747	12860	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.88	0.04	0.38	0.00	0.00	16.8
1E	314	3146	-2601	508	151	-747	12860	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.88	0.04	0.38	0.00	0.00	16.8
1F	314	3146	-2601	508	151	-747	12860	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.88	0.04	0.38	0.00	0.00	16.8
1G	314	3146	-2601	508	151	-747	12860	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.88	0.04	0.38	0.00	0.00	16.8
1H	314	3146	-2601	508	151	-747	12860	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.88	0.04	0.38	0.00	0.00	16.8
1I	314	3146	-2601	508	151	-747	12860	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.88	0.04	0.38	0.00	0.00	16.8
1J	314	3146	-2601	508	151	-747	12860	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.88	0.04	0.38	0.00	0.00	16.8
1K	314	3146	-2601	508	151	-747	12860	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.88	0.04	0.38	0.00	0.00	16.8
1L	314	3146	-2601	508	151	-747	12860	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.88	0.04	0.38	0.00	0.00	16.8
1M	314	3146	-2601	508	151	-747	12860	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.88	0.04	0.38	0.00	0.00	16.8
1N	314	3146	-2601	508	151	-747	12860	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.88	0.04	0.38	0.00	0.00	16.8
10	314	3146	-2601	508	151	-747	12860	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.88	0.04	0.38	0.00	0.00	16.8
1P	314	3146	-2601	508	151	-747	12860	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.88	0.04	0.38	0.00	0.00	16.8
2	314	5885	-3930	635	207	-852	21680	3.08	9.24	10.78	3.08	2	0.86	0.06	0.49	0.00	0.00	16.8

apost= -- aant= 6.16 ainf= 7.70 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 19 NI 11223 NF 11148 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 6.0900 7.0992 20.1892 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	--																	
	cm		kg			kg*m							Fx, M	Bielle	V, Mx	cmq/m	cm	
1A	0	3192	-7133	125	-551	89	12890	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.88	0.11	1.12	2.97	0.32	16.8
1B	0	3192	-7133	125	-551	89	12890	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.88	0.11	1.12	2.97	0.32	16.8
1C	0	3192	-7133	125	-551	89	12890	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.88	0.11	1.12	2.97	0.32	16.8
1D	0	3192	-7133	125	-551	89	12890	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.88	0.11	1.12	2.97	0.32	16.8
1E	0	3192	-7133	125	-551	89	12890	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.88	0.11	1.12	2.97	0.32	16.8
1F	0	3192	-7133	125	-551	89	12890	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.88	0.11	1.12	2.97	0.32	16.8
1G	0	3192	-7133	125	-551	89	12890	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.88	0.11	1.12	2.97	0.32	16.8
1H	0	3192	-7133	125	-551	89	12890	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.88	0.11	1.12	2.97	0.32	16.8
1I	0	3192	-7133	125	-551	89	12890	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.88	0.11	1.12	2.97	0.32	16.8
1J	0	3192	-7133	125	-551	89	12890	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.88	0.11	1.12	2.97	0.32	16.8
1K	0	3192	-7133	125	-551	89	12890	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.88	0.11	1.12	2.97	0.32	16.8
1L	0	3192	-7133	125	-551	89	12890	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.88	0.11	1.12	2.97	0.32	16.8
1M	0	3192	-7133	125	-551	89	12890	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.88	0.11	1.12	2.97	0.32	16.8
1N	0	3192	-7133	125	-551	89	12890	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.88	0.11	1.12	2.97	0.32	16.8
10	0	3192	-7133	125	-551	89	12890	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.88	0.11	1.12	2.97	0.32	16.8
1P	0	3192	-7133	125	-551	89	12890	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.88	0.11	1.12	2.97	0.32	16.8
2	0	5889	-11580	249	-961	269	21750	9.24	4.62	10.78	3.08	2	0.86	0.19	1.65	4.82	0.55	16.8

apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 7.70 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	35	3192	-7734	125	-551	45	10319	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.95	0.12	1.18	3.22	0.32	16.8
1B	35	3192	-7734	125	-551	45	10319	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.95	0.12	1.18	3.22	0.32	16.8
1C	35	3192	-7734	125	-551	45	10319	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.95	0.12	1.18	3.22	0.32	16.8
1D	35	3192	-7734	125	-551	45	10319	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.95	0.12	1.18	3.22	0.32	16.8
1E	35	3192	-7734	125	-551	45	10319	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.95	0.12	1.18	3.22	0.32	16.8
1F	35	3192	-7734	125	-551	45	10319	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.95	0.12	1.18	3.22	0.32	16.8
1G	35	3192	-7734	125	-551	45	10319	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.95	0.12	1.18	3.22	0.32	16.8
1H	35	3192	-7734	125	-551	45	10319	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.95	0.12	1.18	3.22	0.32	16.8
1I	35	3192	-7734	125	-551	45	10319	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.95	0.12	1.18	3.22	0.32	16.8
1J	35	3192	-7734	125	-551	45	10319	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.95	0.12	1.18	3.22	0.32	16.8
1K	35	3192	-7734	125	-551	45	10319	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.95	0.12	1.18	3.22	0.32	16.8
1L	35	3192	-7734	125	-551	45	10319	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.95	0.12	1.18	3.22	0.32	16.8
1M	35	3192	-7734	125	-551	45	10319	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.95	0.12	1.18	3.22	0.32	16.8
1N	35	3192	-7734	125	-551	45	10319	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.95	0.12	1.18	3.22	0.32	16.8
10	35	3192	-7734	125	-551	45	10319	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.95	0.12	1.18	3.22	0.32	16.8
1P	35	3192	-7734	125	-551	45	10319	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.95	0.12	1.18	3.22	0.32	16.8
2	35	5889	-12537	249	-961	183	17577	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.99	0.20	1.87	5.22	0.55	15.9

apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 15.9 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	69	3192	-8334	125	-551	2	7540	3.08	3.08	9.24	3.08	2	0.72	0.13	1.25	3.47	0.32	16.8
1B	69	3192	-8334	125	-551	2	7540	3.08	3.08	9.24	3.08	2	0.72	0.13	1.25	3.47	0.32	16.8
1C	69	3192	-8334	125	-551	2	7540	3.08	3.08	9.24	3.08	2	0.72	0.13	1.25	3.47	0.32	16.8
1D	69	3192	-8334	125	-551	2	7540	3.08	3.08	9.24	3.08	2	0.72	0.13	1.25	3.47	0.32	16.8
1E	69	3192	-8334	125	-551	2	7540	3.08	3.08	9.24	3.08	2	0.72	0.13	1.25	3.47	0.32	16.8
1F	69	3192	-8334	125	-551	2	7540	3.08	3.08	9.24	3.08	2	0.72	0.13	1.25	3.47	0.32	16.8
1G	69	3192	-8334	125	-551	2	7540	3.08	3.08	9.24	3.08	2	0.72	0.13	1.25	3.47	0.32	16.8
1H	69	3192	-8334	125	-551	2	7540	3.08	3.08	9.24	3.08	2	0.72	0.13	1.25	3.47	0.32	16.8
1I	69	3192	-8334	125	-551	2	7540	3.08	3.08	9.24	3.08	2	0.72	0.13	1.25	3.47	0.32	16.8
1J	69	3192	-8334	125	-551	2	7540	3.08	3.08	9.24	3.08	2	0.72	0.13	1.25	3.47	0.32	16.8
1K	69	3192	-8334	125	-551	2	7540	3.08	3.08	9.24	3.08	2	0.72	0.13	1.25	3.47	0.32	16.8
1L	69	3192	-8334	125	-551	2	7540	3.08	3.08	9.24	3.08	2	0.72	0.13	1.25	3.47	0.32	16.8

1A	69	3192	-8334	125	-551	2	7540	3.08	3.08	9.24	3.08	2	0.72	0.13	1.25	3.47	0.32	16.8
10	69	3192	-8334	125	-551	2	7540	3.08	3.08	9.24	3.08	2	0.72	0.13	1.25	3.47	0.32	16.8
1P	69	3192	-8334	125	-551	2	7540	3.08	3.08	9.24	3.08	2	0.72	0.13	1.25	3.47	0.32	16.8
2	69	5889	-13494	249	-961	97	13074	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.95	0.21	2.07	5.62	0.55	14.9
apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 14.9 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	104	3192	-8935	125	-551	-41	4553	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.70	0.13	1.32	3.72	0.32	16.8
1B	104	3192	-8935	125	-551	-41	4553	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.70	0.13	1.32	3.72	0.32	16.8
1C	104	3192	-8935	125	-551	-41	4553	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.70	0.13	1.32	3.72	0.32	16.8
1D	104	3192	-8935	125	-551	-41	4553	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.70	0.13	1.32	3.72	0.32	16.8
1E	104	3192	-8935	125	-551	-41	4553	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.70	0.13	1.32	3.72	0.32	16.8
1F	104	3192	-8935	125	-551	-41	4553	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.70	0.13	1.32	3.72	0.32	16.8
1G	104	3192	-8935	125	-551	-41	4553	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.70	0.13	1.32	3.72	0.32	16.8
1H	104	3192	-8935	125	-551	-41	4553	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.70	0.13	1.32	3.72	0.32	16.8
1I	104	3192	-8935	125	-551	-41	4553	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.70	0.13	1.32	3.72	0.32	16.8
1J	104	3192	-8935	125	-551	-41	4553	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.70	0.13	1.32	3.72	0.32	16.8
1K	104	3192	-8935	125	-551	-41	4553	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.70	0.13	1.32	3.72	0.32	16.8
1L	104	3192	-8935	125	-551	-41	4553	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.70	0.13	1.32	3.72	0.32	16.8
1M	104	3192	-8935	125	-551	-41	4553	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.70	0.13	1.32	3.72	0.32	16.8
1N	104	3192	-8935	125	-551	-41	4553	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.70	0.13	1.32	3.72	0.32	16.8
10	104	3192	-8935	125	-551	-41	4553	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.70	0.13	1.32	3.72	0.32	16.8
1P	104	3192	-8935	125	-551	-41	4553	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.70	0.13	1.32	3.72	0.32	16.8
2	104	5889	-14451	249	-961	11	8239	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.85	0.22	2.17	6.02	0.55	14.1
apost= 6.16 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 14.1 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	138	3192	-9536	125	-551	-85	1358	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.30	0.14	1.38	3.97	0.32	16.8
1B	138	3192	-9536	125	-551	-85	1358	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.30	0.14	1.38	3.97	0.32	16.8
1C	138	3192	-9536	125	-551	-85	1358	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.30	0.14	1.38	3.97	0.32	16.8
1D	138	3192	-9536	125	-551	-85	1358	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.30	0.14	1.38	3.97	0.32	16.8
1E	138	3192	-9536	125	-551	-85	1358	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.30	0.14	1.38	3.97	0.32	16.8
1F	138	3192	-9536	125	-551	-85	1358	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.30	0.14	1.38	3.97	0.32	16.8
1G	138	3192	-9536	125	-551	-85	1358	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.30	0.14	1.38	3.97	0.32	16.8
1H	138	3192	-9536	125	-551	-85	1358	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.30	0.14	1.38	3.97	0.32	16.8
1I	138	3192	-9536	125	-551	-85	1358	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.30	0.14	1.38	3.97	0.32	16.8
1J	138	3192	-9536	125	-551	-85	1358	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.30	0.14	1.38	3.97	0.32	16.8
1K	138	3192	-9536	125	-551	-85	1358	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.30	0.14	1.38	3.97	0.32	16.8
1L	138	3192	-9536	125	-551	-85	1358	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.30	0.14	1.38	3.97	0.32	16.8
1M	138	3192	-9536	125	-551	-85	1358	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.30	0.14	1.38	3.97	0.32	16.8
1N	138	3192	-9536	125	-551	-85	1358	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.30	0.14	1.38	3.97	0.32	16.8
10	138	3192	-9536	125	-551	-85	1358	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.30	0.14	1.38	3.97	0.32	16.8
1P	138	3192	-9536	125	-551	-85	1358	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.30	0.14	1.38	3.97	0.32	16.8
2	138	5889	-15408	249	-961	-76	3072	4.62	9.24	9.24	3.08	2	0.63	0.23	2.28	6.42	0.55	13.4
apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 13.4 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	173	3192	-10137	125	-551	-128	-2044	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.39	0.15	1.45	4.22	0.32	16.8
1B	173	3192	-10137	125	-551	-128	-2044	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.39	0.15	1.45	4.22	0.32	16.8
1C	173	3192	-10137	125	-551	-128	-2044	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.39	0.15	1.45	4.22	0.32	16.8
1D	173	3192	-10137	125	-551	-128	-2044	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.39	0.15	1.45	4.22	0.32	16.8
1E	173	3192	-10137	125	-551	-128	-2044	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.39	0.15	1.45	4.22	0.32	16.8
1F	173	3192	-10137	125	-551	-128	-2044	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.39	0.15	1.45	4.22	0.32	16.8
1G	173	3192	-10137	125	-551	-128	-2044	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.39	0.15	1.45	4.22	0.32	16.8
1H	173	3192	-10137	125	-551	-128	-2044	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.39	0.15	1.45	4.22	0.32	16.8
1I	173	3192	-10137	125	-551	-128	-2044	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.39	0.15	1.45	4.22	0.32	16.8
1J	173	3192	-10137	125	-551	-128	-2044	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.39	0.15	1.45	4.22	0.32	16.8
1K	173	3192	-10137	125	-551	-128	-2044	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.39	0.15	1.45	4.22	0.32	16.8
1L	173	3192	-10137	125	-551	-128	-2044	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.39	0.15	1.45	4.22	0.32	16.8
1M	173	3192	-10137	125	-551	-128	-2044	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.39	0.15	1.45	4.22	0.32	16.8
1N	173	3192	-10137	125	-551	-128	-2044	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.39	0.15	1.45	4.22	0.32	16.8
10	173	3192	-10137	125	-551	-128	-2044	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.39	0.15	1.45	4.22	0.32	16.8
1P	173	3192	-10137	125	-551	-128	-2044	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.39	0.15	1.45	4.22	0.32	16.8
2	173	5889	-16365	249	-961	-162	-2425	4.62	9.24	3.08	9.24	2	0.55	0.24	2.38	6.81	0.55	12.7
apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= -- asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 12.7 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	208	3192	-10737	125	-551	-171	-5654	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.84	0.15	1.52	4.47	0.32	16.8
1B	208	3192	-10737	125	-551	-171	-5654	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.84	0.15	1.52	4.47	0.32	16.8
1C	208	3192	-10737	125	-551	-171	-5654	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.84	0.15	1.52	4.47	0.32	16.8
1D	208	3192	-10737	125	-551	-171	-5654	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.84	0.15	1.52	4.47	0.32	16.8
1E	208	3192	-10737	125	-551	-171	-5654	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.84	0.15	1.52	4.47	0.32	16.8
1F	208	3192	-10737	125	-551	-171	-5654	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.84	0.15	1.52	4.47	0.32	16.8
1G	208	3192	-10737	125	-551	-171	-5654	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.84	0.15	1.52	4.47	0.32	16.8
1H	208	3192	-10737	125	-551	-171	-5654	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.84	0.15	1.52	4.47	0.32	16.8
1I	208	3192	-10737	125	-551	-171	-5654	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.84	0.15	1.52	4.47	0.32	16.8
1J	208	3192	-10737	125	-551	-171	-5654	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.84	0.15	1.52	4.47	0.32	16.8
1K	208	3192	-10737	125	-551	-171	-5654	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.84	0.15	1.52	4.47	0.32	16.8
1L	208	3192	-10737	125	-551	-171	-5654	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.84	0.15	1.52	4.47	0.32	16.8
1M	208	3192	-10737	125	-551	-171	-5654	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.84	0.15	1.52	4.47	0.32	16.8
1N	208	3192	-10737	125	-551	-171	-5654	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.84	0.15	1.52	4.47	0.32	16.8
10	208	3192	-10737	125	-551	-171	-5654	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.84	0.15	1.52	4.47	0.32	16.8
1P	208	3192	-10737	125	-551	-171	-5654	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.84	0.15	1.52	4.47	0.32	16.8
2	208	5889	-17322	249	-961	-248	-8254	4.62	9.24	3.08	9.24	2	0.85	0.25	2.49	7.21	0.55	12.1
apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= -- asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 12.1 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	242	3192	-11338	125	-551	-215	-9471	3.08	9.24	3.08								

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Travi rinforzate SLU - SLV

1H	242	3192	-11338	125	-551	-215	-9471	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.88	0.16	1.58	4.72	0.32	16.8
1I	242	3192	-11338	125	-551	-215	-9471	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.88	0.16	1.58	4.72	0.32	16.8
1J	242	3192	-11338	125	-551	-215	-9471	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.88	0.16	1.58	4.72	0.32	16.8
1K	242	3192	-11338	125	-551	-215	-9471	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.88	0.16	1.58	4.72	0.32	16.8
1L	242	3192	-11338	125	-551	-215	-9471	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.88	0.16	1.58	4.72	0.32	16.8
1M	242	3192	-11338	125	-551	-215	-9471	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.88	0.16	1.58	4.72	0.32	16.8
1N	242	3192	-11338	125	-551	-215	-9471	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.88	0.16	1.58	4.72	0.32	16.8
1O	242	3192	-11338	125	-551	-215	-9471	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.88	0.16	1.58	4.72	0.32	16.8
1P	242	3192	-11338	125	-551	-215	-9471	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.88	0.16	1.58	4.72	0.32	16.8
2	242	5889	-18279	249	-961	-334	-14413	4.62	9.24	3.08	9.24	2	0.83	0.26	2.59	7.61	0.55	11.5

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= -- asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 11.5 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	277	3192	-11939	125	-551	-258	-13496	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.92	0.17	1.65	4.97	0.32	11.2
1B	277	3192	-11939	125	-551	-258	-13496	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.92	0.17	1.65	4.97	0.32	11.2
1C	277	3192	-11939	125	-551	-258	-13496	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.92	0.17	1.65	4.97	0.32	11.2
1D	277	3192	-11939	125	-551	-258	-13496	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.92	0.17	1.65	4.97	0.32	11.2
1E	277	3192	-11939	125	-551	-258	-13496	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.92	0.17	1.65	4.97	0.32	11.2
1F	277	3192	-11939	125	-551	-258	-13496	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.92	0.17	1.65	4.97	0.32	11.2
1G	277	3192	-11939	125	-551	-258	-13496	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.92	0.17	1.65	4.97	0.32	11.2
1H	277	3192	-11939	125	-551	-258	-13496	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.92	0.17	1.65	4.97	0.32	11.2
1I	277	3192	-11939	125	-551	-258	-13496	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.92	0.17	1.65	4.97	0.32	11.2
1J	277	3192	-11939	125	-551	-258	-13496	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.92	0.17	1.65	4.97	0.32	11.2
1K	277	3192	-11939	125	-551	-258	-13496	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.92	0.17	1.65	4.97	0.32	11.2
1L	277	3192	-11939	125	-551	-258	-13496	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.92	0.17	1.65	4.97	0.32	11.2
1M	277	3192	-11939	125	-551	-258	-13496	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.92	0.17	1.65	4.97	0.32	11.2
1N	277	3192	-11939	125	-551	-258	-13496	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.92	0.17	1.65	4.97	0.32	11.2
1O	277	3192	-11939	125	-551	-258	-13496	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.92	0.17	1.65	4.97	0.32	11.2
1P	277	3192	-11939	125	-551	-258	-13496	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.92	0.17	1.65	4.97	0.32	11.2
2	277	5889	-19236	249	-961	-420	-20904	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.97	0.28	2.70	8.01	0.55	11.0

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 11.0 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	311	3192	-12539	125	-551	-301	-17729	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.95	0.18	1.71	5.22	0.32	11.2
1B	311	3192	-12539	125	-551	-301	-17729	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.95	0.18	1.71	5.22	0.32	11.2
1C	311	3192	-12539	125	-551	-301	-17729	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.95	0.18	1.71	5.22	0.32	11.2
1D	311	3192	-12539	125	-551	-301	-17729	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.95	0.18	1.71	5.22	0.32	11.2
1E	311	3192	-12539	125	-551	-301	-17729	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.95	0.18	1.71	5.22	0.32	11.2
1F	311	3192	-12539	125	-551	-301	-17729	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.95	0.18	1.71	5.22	0.32	11.2
1G	311	3192	-12539	125	-551	-301	-17729	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.95	0.18	1.71	5.22	0.32	11.2
1H	311	3192	-12539	125	-551	-301	-17729	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.95	0.18	1.71	5.22	0.32	11.2
1I	311	3192	-12539	125	-551	-301	-17729	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.95	0.18	1.71	5.22	0.32	11.2
1J	311	3192	-12539	125	-551	-301	-17729	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.95	0.18	1.71	5.22	0.32	11.2
1K	311	3192	-12539	125	-551	-301	-17729	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.95	0.18	1.71	5.22	0.32	11.2
1L	311	3192	-12539	125	-551	-301	-17729	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.95	0.18	1.71	5.22	0.32	11.2
1M	311	3192	-12539	125	-551	-301	-17729	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.95	0.18	1.71	5.22	0.32	11.2
1N	311	3192	-12539	125	-551	-301	-17729	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.95	0.18	1.71	5.22	0.32	11.2
1O	311	3192	-12539	125	-551	-301	-17729	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.95	0.18	1.71	5.22	0.32	11.2
1P	311	3192	-12539	125	-551	-301	-17729	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.95	0.18	1.71	5.22	0.32	11.2
2	311	5889	-20193	249	-961	-507	-27727	4.62	9.24	6.16	12.32	2	0.95	0.29	2.80	8.41	0.55	10.6

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 3.08 asup= 9.24 staffe= 2 d 8 / 10.6 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	346	3192	-13140	125	-551	-344	-20199	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.90	0.18	1.78	5.47	0.32	11.2
1B	346	3192	-13140	125	-551	-344	-20199	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.90	0.18	1.78	5.47	0.32	11.2
1C	346	3192	-13140	125	-551	-344	-20199	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.90	0.18	1.78	5.47	0.32	11.2
1D	346	3192	-13140	125	-551	-344	-20199	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.90	0.18	1.78	5.47	0.32	11.2
1E	346	3192	-13140	125	-551	-344	-20199	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.90	0.18	1.78	5.47	0.32	11.2
1F	346	3192	-13140	125	-551	-344	-20199	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.90	0.18	1.78	5.47	0.32	11.2
1G	346	3192	-13140	125	-551	-344	-20199	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.90	0.18	1.78	5.47	0.32	11.2
1H	346	3192	-13140	125	-551	-344	-20199	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.90	0.18	1.78	5.47	0.32	11.2
1I	346	3192	-13140	125	-551	-344	-20199	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.90	0.18	1.78	5.47	0.32	11.2
1J	346	3192	-13140	125	-551	-344	-20199	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.90	0.18	1.78	5.47	0.32	11.2
1K	346	3192	-13140	125	-551	-344	-20199	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.90	0.18	1.78	5.47	0.32	11.2
1L	346	3192	-13140	125	-551	-344	-20199	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.90	0.18	1.78	5.47	0.32	11.2
1M	346	3192	-13140	125	-551	-344	-20199	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.90	0.18	1.78	5.47	0.32	11.2
1N	346	3192	-13140	125	-551	-344	-20199	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.90	0.18	1.78	5.47	0.32	11.2
1O	346	3192	-13140	125	-551	-344	-20199	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.90	0.18	1.78	5.47	0.32	11.2
1P	346	3192	-13140	125	-551	-344	-20199	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.90	0.18	1.78	5.47	0.32	11.2
2	346	5889	-21150	249	-961	-593	-31707	4.62	9.24	7.70	13.85	2	0.96	0.30	2.91	8.81	0.55	10.1

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 4.62 asup= 10.78 staffe= 2 d 8 / 10.1 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 20 NI 10661 NF 11227 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 3.0450 3.5496 13.5946 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	2483	8203	-610	934	-1166	-12710	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.85	0.14	1.47	3.42	0.54	11.2
1B	0	2483	8203	-610	934	-1166	-12710	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.85	0.14	1.47	3.42	0.54	11.2
1C	0	2483	8203	-610	934	-1166	-12710	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.85	0.14	1.47	3.42	0.54	11.2
1D	0	2483	8203	-610	934	-1166	-12710	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.85	0.14	1.47	3.42	0.54	11.2
1E	0	2483	8203	-610	934	-1166	-12710	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.85	0.14	1.47	3.42	0.54	11.2
1F	0	2483	8203	-610	934	-1166	-12710	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.85	0.14	1.47	3.42	0.54	11.2
1G	0	2483	8203	-610	934	-1166	-12710	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.85	0.14	1.47	3.42	0.54	11.2
1H	0	2483	8203	-610	934	-1166	-12710	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.85	0.14	1.47	3.42	0.54	11.2

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Travi rinforzate SLU - SLV

2	311	4814	7289	-945	1574	1098	10838	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.78	0.17	1.75	3.04	0.91	16.8
apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	346	2483	3989	-610	934	945	8384	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.77	0.09	1.00	1.66	0.54	16.8
1B	346	2483	3989	-610	934	945	8384	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.77	0.09	1.00	1.66	0.54	16.8
1C	346	2483	3989	-610	934	945	8384	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.77	0.09	1.00	1.66	0.54	16.8
1D	346	2483	3989	-610	934	945	8384	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.77	0.09	1.00	1.66	0.54	16.8
1E	346	2483	3989	-610	934	945	8384	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.77	0.09	1.00	1.66	0.54	16.8
1F	346	2483	3989	-610	934	945	8384	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.77	0.09	1.00	1.66	0.54	16.8
1G	346	2483	3989	-610	934	945	8384	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.77	0.09	1.00	1.66	0.54	16.8
1H	346	2483	3989	-610	934	945	8384	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.77	0.09	1.00	1.66	0.54	16.8
1I	346	2483	3989	-610	934	945	8384	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.77	0.09	1.00	1.66	0.54	16.8
1J	346	2483	3989	-610	934	945	8384	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.77	0.09	1.00	1.66	0.54	16.8
1K	346	2483	3989	-610	934	945	8384	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.77	0.09	1.00	1.66	0.54	16.8
1L	346	2483	3989	-610	934	945	8384	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.77	0.09	1.00	1.66	0.54	16.8
1M	346	2483	3989	-610	934	945	8384	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.77	0.09	1.00	1.66	0.54	16.8
1N	346	2483	3989	-610	934	945	8384	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.77	0.09	1.00	1.66	0.54	16.8
10	346	2483	3989	-610	934	945	8384	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.77	0.09	1.00	1.66	0.54	16.8
1P	346	2483	3989	-610	934	945	8384	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.77	0.09	1.00	1.66	0.54	16.8
2	346	4814	6653	-945	1574	1425	13250	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.94	0.16	1.68	2.77	0.91	16.8

apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 21 NI 11227 NF 11226 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 3.0450 3.5496 13.5946 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq				Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m		cm	
1A	0	2592	1554	553	90	1115	8644	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.80	0.02	0.23	0.00	0.00	16.8
1B	0	2592	1554	553	90	1115	8644	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.80	0.02	0.23	0.00	0.00	16.8
1C	0	2592	1554	553	90	1115	8644	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.80	0.02	0.23	0.00	0.00	16.8
1D	0	2592	1554	553	90	1115	8644	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.80	0.02	0.23	0.00	0.00	16.8
1E	0	2592	1554	553	90	1115	8644	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.80	0.02	0.23	0.00	0.00	16.8
1F	0	2592	1554	553	90	1115	8644	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.80	0.02	0.23	0.00	0.00	16.8
1G	0	2592	1554	553	90	1115	8644	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.80	0.02	0.23	0.00	0.00	16.8
1H	0	2592	1554	553	90	1115	8644	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.80	0.02	0.23	0.00	0.00	16.8
1I	0	2592	1554	553	90	1115	8644	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.80	0.02	0.23	0.00	0.00	16.8
1J	0	2592	1554	553	90	1115	8644	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.80	0.02	0.23	0.00	0.00	16.8
1K	0	2592	1554	553	90	1115	8644	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.80	0.02	0.23	0.00	0.00	16.8
1L	0	2592	1554	553	90	1115	8644	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.80	0.02	0.23	0.00	0.00	16.8
1M	0	2592	1554	553	90	1115	8644	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.80	0.02	0.23	0.00	0.00	16.8
1N	0	2592	1554	553	90	1115	8644	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.80	0.02	0.23	0.00	0.00	16.8
1O	0	2592	1554	553	90	1115	8644	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.80	0.02	0.23	0.00	0.00	16.8
1P	0	2592	1554	553	90	1115	8644	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.80	0.02	0.23	0.00	0.00	16.8
2	0	4925	2530	726	112	1584	13690	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.97	0.04	0.35	0.00	0.00	16.8

apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	31	2592	1171	553	90	941	9073	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.83	0.02	0.18	0.00	0.00	16.8
1B	31	2592	1171	553	90	941	9073	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.83	0.02	0.18	0.00	0.00	16.8
1C	31	2592	1171	553	90	941	9073	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.83	0.02	0.18	0.00	0.00	16.8
1D	31	2592	1171	553	90	941	9073	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.83	0.02	0.18	0.00	0.00	16.8
1E	31	2592	1171	553	90	941	9073	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.83	0.02	0.18	0.00	0.00	16.8
1F	31	2592	1171	553	90	941	9073	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.83	0.02	0.18	0.00	0.00	16.8
1G	31	2592	1171	553	90	941	9073	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.83	0.02	0.18	0.00	0.00	16.8
1H	31	2592	1171	553	90	941	9073	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.83	0.02	0.18	0.00	0.00	16.8
1I	31	2592	1171	553	90	941	9073	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.83	0.02	0.18	0.00	0.00	16.8
1J	31	2592	1171	553	90	941	9073	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.83	0.02	0.18	0.00	0.00	16.8
1K	31	2592	1171	553	90	941	9073	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.83	0.02	0.18	0.00	0.00	16.8
1L	31	2592	1171	553	90	941	9073	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.83	0.02	0.18	0.00	0.00	16.8
1M	31	2592	1171	553	90	941	9073	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.83	0.02	0.18	0.00	0.00	16.8
1N	31	2592	1171	553	90	941	9073	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.83	0.02	0.18	0.00	0.00	16.8
10	31	2592	1171	553	90	941	9073	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.83	0.02	0.18	0.00	0.00	16.8
1P	31	2592	1171	553	90	941	9073	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.83	0.02	0.18	0.00	0.00	16.8
2	31	4925	1952	726	112	1356	14394	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.81	0.03	0.27	0.00	0.00	16.8

apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	63	2592	788	553	90	767	9381	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.86	0.01	0.14	0.00	0.00	16.8
1B	63	2592	788	553	90	767	9381	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.86	0.01	0.14	0.00	0.00	16.8
1C	63	2592	788	553	90	767	9381	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.86	0.01	0.14	0.00	0.00	16.8
1D	63	2592	788	553	90	767	9381	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.86	0.01	0.14	0.00	0.00	16.8
1E	63	2592	788	553	90	767	9381	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.86	0.01	0.14	0.00	0.00	16.8
1F	63	2592	788	553	90	767	9381	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.86	0.01	0.14	0.00	0.00	16.8
1G	63	2592	788	553	90	767	9381	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.86	0.01	0.14	0.00	0.00	16.8
1H	63	2592	788	553	90	767	9381	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.86	0.01	0.14	0.00	0.00	16.8
1I	63	2592	788	553	90	767	9381	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.86	0.01	0.14	0.00	0.00	16.8
1J	63	2592	788	553	90	767	9381	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.86	0.01	0.14	0.00	0.00	16.8
1K	63	2592	788	553	90	767	9381	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.86	0.01	0.14	0.00	0.00	16.8
1L	63	2592	788	553	90	767	9381	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.86	0.01	0.14	0.00	0.00	16.8
1M	63	2592	788	553	90	767	9381	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.86	0.01	0.14	0.00	0.00	16.8
1N	63	2592	788	553	90	767	9381	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.86	0.01	0.14	0.00	0.00	16.8
1O	63	2592	788	553	90	767	9381	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.86	0.01	0.14	0.00	0.00	16.8
1P	63	2592	788	553	90	767	9381	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.86	0.01	0.14	0.00	0.00	16.8
2	63	4925	1374	726	112	1127	14917	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.84	0.02	0.21	0.00	0.00	16.8

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Travi rinforzate SLU - SLV

1L	220	2592	-1126	553	90	-103	9116	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.84	0.02	0.18	0.00	0.00	16.8
1M	220	2592	-1126	553	90	-103	9116	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.84	0.02	0.18	0.00	0.00	16.8
1N	220	2592	-1126	553	90	-103	9116	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.84	0.02	0.18	0.00	0.00	16.8
1O	220	2592	-1126	553	90	-103	9116	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.84	0.02	0.18	0.00	0.00	16.8
1P	220	2592	-1126	553	90	-103	9116	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.84	0.02	0.18	0.00	0.00	16.8
2	220	4925	-1517	726	112	-15	14801	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.02	0.22	0.00	0.00	16.8

apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	252	2592	-1508	553	90	-277	8702	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.80	0.02	0.22	0.00	0.00	16.8
1B	252	2592	-1508	553	90	-277	8702	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.80	0.02	0.22	0.00	0.00	16.8
1C	252	2592	-1508	553	90	-277	8702	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.80	0.02	0.22	0.00	0.00	16.8
1D	252	2592	-1508	553	90	-277	8702	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.80	0.02	0.22	0.00	0.00	16.8
1E	252	2592	-1508	553	90	-277	8702	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.80	0.02	0.22	0.00	0.00	16.8
1F	252	2592	-1508	553	90	-277	8702	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.80	0.02	0.22	0.00	0.00	16.8
1G	252	2592	-1508	553	90	-277	8702	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.80	0.02	0.22	0.00	0.00	16.8
1H	252	2592	-1508	553	90	-277	8702	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.80	0.02	0.22	0.00	0.00	16.8
1I	252	2592	-1508	553	90	-277	8702	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.80	0.02	0.22	0.00	0.00	16.8
1J	252	2592	-1508	553	90	-277	8702	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.80	0.02	0.22	0.00	0.00	16.8
1K	252	2592	-1508	553	90	-277	8702	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.80	0.02	0.22	0.00	0.00	16.8
1L	252	2592	-1508	553	90	-277	8702	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.80	0.02	0.22	0.00	0.00	16.8
1M	252	2592	-1508	553	90	-277	8702	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.80	0.02	0.22	0.00	0.00	16.8
1N	252	2592	-1508	553	90	-277	8702	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.80	0.02	0.22	0.00	0.00	16.8
1O	252	2592	-1508	553	90	-277	8702	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.80	0.02	0.22	0.00	0.00	16.8
1P	252	2592	-1508	553	90	-277	8702	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.80	0.02	0.22	0.00	0.00	16.8
2	252	4925	-2095	726	112	-243	14233	3.08	9.24	9.24	3.08	2	1.00	0.03	0.30	0.00	0.00	16.8

apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	283	2592	-1891	553	90	-451	8167	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.76	0.03	0.26	0.00	0.00	16.8
1B	283	2592	-1891	553	90	-451	8167	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.76	0.03	0.26	0.00	0.00	16.8
1C	283	2592	-1891	553	90	-451	8167	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.76	0.03	0.26	0.00	0.00	16.8
1D	283	2592	-1891	553	90	-451	8167	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.76	0.03	0.26	0.00	0.00	16.8
1E	283	2592	-1891	553	90	-451	8167	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.76	0.03	0.26	0.00	0.00	16.8
1F	283	2592	-1891	553	90	-451	8167	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.76	0.03	0.26	0.00	0.00	16.8
1G	283	2592	-1891	553	90	-451	8167	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.76	0.03	0.26	0.00	0.00	16.8
1H	283	2592	-1891	553	90	-451	8167	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.76	0.03	0.26	0.00	0.00	16.8
1I	283	2592	-1891	553	90	-451	8167	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.76	0.03	0.26	0.00	0.00	16.8
1J	283	2592	-1891	553	90	-451	8167	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.76	0.03	0.26	0.00	0.00	16.8
1K	283	2592	-1891	553	90	-451	8167	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.76	0.03	0.26	0.00	0.00	16.8
1L	283	2592	-1891	553	90	-451	8167	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.76	0.03	0.26	0.00	0.00	16.8
1M	283	2592	-1891	553	90	-451	8167	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.76	0.03	0.26	0.00	0.00	16.8
1N	283	2592	-1891	553	90	-451	8167	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.76	0.03	0.26	0.00	0.00	16.8
1O	283	2592	-1891	553	90	-451	8167	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.76	0.03	0.26	0.00	0.00	16.8
1P	283	2592	-1891	553	90	-451	8167	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.76	0.03	0.26	0.00	0.00	16.8
2	283	4925	-2673	726	112	-472	13482	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.95	0.04	0.36	0.00	0.00	16.8

apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	314	2592	-2274	553	90	-625	7512	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.70	0.03	0.30	0.00	0.00	16.8
1B	314	2592	-2274	553	90	-625	7512	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.70	0.03	0.30	0.00	0.00	16.8
1C	314	2592	-2274	553	90	-625	7512	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.70	0.03	0.30	0.00	0.00	16.8
1D	314	2592	-2274	553	90	-625	7512	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.70	0.03	0.30	0.00	0.00	16.8
1E	314	2592	-2274	553	90	-625	7512	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.70	0.03	0.30	0.00	0.00	16.8
1F	314	2592	-2274	553	90	-625	7512	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.70	0.03	0.30	0.00	0.00	16.8
1G	314	2592	-2274	553	90	-625	7512	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.70	0.03	0.30	0.00	0.00	16.8
1H	314	2592	-2274	553	90	-625	7512	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.70	0.03	0.30	0.00	0.00	16.8
1I	314	2592	-2274	553	90	-625	7512	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.70	0.03	0.30	0.00	0.00	16.8
1J	314	2592	-2274	553	90	-625	7512	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.70	0.03	0.30	0.00	0.00	16.8
1K	314	2592	-2274	553	90	-625	7512	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.70	0.03	0.30	0.00	0.00	16.8
1L	314	2592	-2274	553	90	-625	7512	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.70	0.03	0.30	0.00	0.00	16.8
1M	314	2592	-2274	553	90	-625	7512	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.70	0.03	0.30	0.00	0.00	16.8
1N	314	2592	-2274	553	90	-625	7512	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.70	0.03	0.30	0.00	0.00	16.8
1O	314	2592	-2274	553	90	-625	7512	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.70	0.03	0.30	0.00	0.00	16.8
1P	314	2592	-2274	553	90	-625	7512	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.70	0.03	0.30	0.00	0.00	16.8
2	314	4925	-3251	726	112	-700	12550	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.89	0.04	0.43	0.00	0.00	16.8

apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 22 NI 11226 NF 11149 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 3.0450 3.5496 13.5946 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	2801	-5082	-30	-1448	-233	7432	4.62	9.24	9.24	3.08	2	0.70	0.13	1.44	2.12	0.84	16.8
1B	0	2801	-5082	-30	-1448	-233	7432	4.62	9.24	9.24	3.08	2	0.70	0.13	1.44	2.12	0.84	16.8
1C	0	2801	-5082	-30	-1448	-233	7432	4.62	9.24	9.24	3.08	2	0.70	0.13	1.44	2.12	0.84	16.8
1D	0	2801	-5082	-30	-1448	-233	7432	4.62	9.24	9.24	3.08	2	0.70	0.13	1.44	2.12	0.84	16.8
1E	0	2801	-5082	-30	-1448	-233	7432	4.62	9.24	9.24	3.08	2	0.70	0.13	1.44	2.12	0.84	16.8
1F	0	2801	-5082	-30	-1448	-233	7432	4.62	9.24	9.24	3.08	2	0.70	0.13	1.44	2.12	0.84	16.8
1G	0	2801	-5082	-30	-1448	-233	7432	4.62	9.24	9.24	3.08	2	0.70	0.13	1.44	2.12	0.84	16.8
1H	0	2801	-5082	-30	-1448	-233	7432	4.62	9.24	9.24	3.08	2	0.70	0.13	1.44	2.12	0.84	16.8
1I	0	2801	-5082	-30	-1448	-233	7432	4.62	9.24	9.24	3.08	2	0.70	0.13	1.44	2.12	0.84	16.8
1J	0	2801	-5082	-30	-1448	-233	7432	4.62	9.24	9.24	3.08	2	0.70	0.13	1.44	2.12	0.84	16.8
1K	0	2801	-5082	-30	-1448	-233	7432	4.62	9.24	9.24	3.08	2	0.70	0.13	1.44	2.12	0.84	16.8
1L	0	2801	-5082	-30	-1448	-233	7432	4.62	9.24	9.24	3.08	2	0.70	0.13	1.44	2.12	0.84	16.8

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Travi rinforzate SLU - SLV

1A	346	2801	-9295	-30	-1448	-129	-16046	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.86	0.18	1.90	3.87	0.84	11.2
1B	346	2801	-9295	-30	-1448	-129	-16046	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.86	0.18	1.90	3.87	0.84	11.2
1C	346	2801	-9295	-30	-1448	-129	-16046	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.86	0.18	1.90	3.87	0.84	11.2
1D	346	2801	-9295	-30	-1448	-129	-16046	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.86	0.18	1.90	3.87	0.84	11.2
1E	346	2801	-9295	-30	-1448	-129	-16046	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.86	0.18	1.90	3.87	0.84	11.2
1F	346	2801	-9295	-30	-1448	-129	-16046	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.86	0.18	1.90	3.87	0.84	11.2
1G	346	2801	-9295	-30	-1448	-129	-16046	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.86	0.18	1.90	3.87	0.84	11.2
1H	346	2801	-9295	-30	-1448	-129	-16046	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.86	0.18	1.90	3.87	0.84	11.2
1I	346	2801	-9295	-30	-1448	-129	-16046	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.86	0.18	1.90	3.87	0.84	11.2
1J	346	2801	-9295	-30	-1448	-129	-16046	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.86	0.18	1.90	3.87	0.84	11.2
1K	346	2801	-9295	-30	-1448	-129	-16046	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.86	0.18	1.90	3.87	0.84	11.2
1L	346	2801	-9295	-30	-1448	-129	-16046	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.86	0.18	1.90	3.87	0.84	11.2
1M	346	2801	-9295	-30	-1448	-129	-16046	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.86	0.18	1.90	3.87	0.84	11.2
1N	346	2801	-9295	-30	-1448	-129	-16046	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.86	0.18	1.90	3.87	0.84	11.2
1O	346	2801	-9295	-30	-1448	-129	-16046	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.86	0.18	1.90	3.87	0.84	11.2
1P	346	2801	-9295	-30	-1448	-129	-16046	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.86	0.18	1.90	3.87	0.84	11.2
2	346	5235	-14340	80	-2483	-395	-24079	4.62	9.24	6.16	10.78	2	0.94	0.30	3.08	5.97	1.43	11.2

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 3.08 asup= 7.70 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 23 NI 11151 NF 11210 SEZ. Rp B= 35.0 H= 55.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 4.8125 6.2370 6.2832 17.3327 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	2595	8681	-69	-415	-109	-11688	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.82	0.19	1.77	4.66	0.37	11.2
1B	0	2595	8681	-69	-415	-109	-11688	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.82	0.19	1.77	4.66	0.37	11.2
1C	0	2595	8681	-69	-415	-109	-11688	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.82	0.19	1.77	4.66	0.37	11.2
1D	0	2595	8681	-69	-415	-109	-11688	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.82	0.19	1.77	4.66	0.37	11.2
1E	0	2595	8681	-69	-415	-109	-11688	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.82	0.19	1.77	4.66	0.37	11.2
1F	0	2595	8681	-69	-415	-109	-11688	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.82	0.19	1.77	4.66	0.37	11.2
1G	0	2595	8681	-69	-415	-109	-11688	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.82	0.19	1.77	4.66	0.37	11.2
1H	0	2595	8681	-69	-415	-109	-11688	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.82	0.19	1.77	4.66	0.37	11.2
1I	0	2595	8681	-69	-415	-109	-11688	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.82	0.19	1.77	4.66	0.37	11.2
1J	0	2595	8681	-69	-415	-109	-11688	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.82	0.19	1.77	4.66	0.37	11.2
1K	0	2595	8681	-69	-415	-109	-11688	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.82	0.19	1.77	4.66	0.37	11.2
1L	0	2595	8681	-69	-415	-109	-11688	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.82	0.19	1.77	4.66	0.37	11.2
1M	0	2595	8681	-69	-415	-109	-11688	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.82	0.19	1.77	4.66	0.37	11.2
1N	0	2595	8681	-69	-415	-109	-11688	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.82	0.19	1.77	4.66	0.37	11.2
1O	0	2595	8681	-69	-415	-109	-11688	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.82	0.19	1.77	4.66	0.37	11.2
1P	0	2595	8681	-69	-415	-109	-11688	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.82	0.19	1.77	4.66	0.37	11.2
2	0	3951	13790	-36	-696	-47	-17972	3.08	6.16	6.16	10.78	2	0.91	0.30	2.85	7.40	0.61	11.2

apost= -- aant= 3.08 ainf= 3.08 asup= 7.70 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	31	2595	8228	-69	-415	-88	-10407	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.91	0.18	1.70	4.41	0.37	11.2
1B	31	2595	8228	-69	-415	-88	-10407	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.91	0.18	1.70	4.41	0.37	11.2
1C	31	2595	8228	-69	-415	-88	-10407	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.91	0.18	1.70	4.41	0.37	11.2
1D	31	2595	8228	-69	-415	-88	-10407	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.91	0.18	1.70	4.41	0.37	11.2
1E	31	2595	8228	-69	-415	-88	-10407	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.91	0.18	1.70	4.41	0.37	11.2
1F	31	2595	8228	-69	-415	-88	-10407	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.91	0.18	1.70	4.41	0.37	11.2
1G	31	2595	8228	-69	-415	-88	-10407	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.91	0.18	1.70	4.41	0.37	11.2
1H	31	2595	8228	-69	-415	-88	-10407	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.91	0.18	1.70	4.41	0.37	11.2
1I	31	2595	8228	-69	-415	-88	-10407	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.91	0.18	1.70	4.41	0.37	11.2
1J	31	2595	8228	-69	-415	-88	-10407	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.91	0.18	1.70	4.41	0.37	11.2
1K	31	2595	8228	-69	-415	-88	-10407	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.91	0.18	1.70	4.41	0.37	11.2
1L	31	2595	8228	-69	-415	-88	-10407	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.91	0.18	1.70	4.41	0.37	11.2
1M	31	2595	8228	-69	-415	-88	-10407	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.91	0.18	1.70	4.41	0.37	11.2
1N	31	2595	8228	-69	-415	-88	-10407	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.91	0.18	1.70	4.41	0.37	11.2
1O	31	2595	8228	-69	-415	-88	-10407	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.91	0.18	1.70	4.41	0.37	11.2
1P	31	2595	8228	-69	-415	-88	-10407	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.91	0.18	1.70	4.41	0.37	11.2
2	31	3951	13063	-36	-696	-36	-15938	3.08	6.16	4.62	9.24	2	0.94	0.29	2.74	7.01	0.61	11.2

apost= -- aant= 3.08 ainf= 1.54 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	61	2595	7775	-69	-415	-67	-7963	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.94	0.17	1.63	4.17	0.37	11.2
1B	61	2595	7775	-69	-415	-67	-7963	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.94	0.17	1.63	4.17	0.37	11.2
1C	61	2595	7775	-69	-415	-67	-7963	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.94	0.17	1.63	4.17	0.37	11.2
1D	61	2595	7775	-69	-415	-67	-7963	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.94	0.17	1.63	4.17	0.37	11.2
1E	61	2595	7775	-69	-415	-67	-7963	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.94	0.17	1.63	4.17	0.37	11.2
1F	61	2595	7775	-69	-415	-67	-7963	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.94	0.17	1.63	4.17	0.37	11.2
1G	61	2595	7775	-69	-415	-67	-7963	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.94	0.17	1.63	4.17	0.37	11.2
1H	61	2595	7775	-69	-415	-67	-7963	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.94	0.17	1.63	4.17	0.37	11.2
1I	61	2595	7775	-69	-415	-67	-7963	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.94	0.17	1.63	4.17	0.37	11.2
1J	61	2595	7775	-69	-415	-67	-7963	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.94	0.17	1.63	4.17	0.37	11.2
1K	61	2595	7775	-69	-415	-67	-7963	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.94	0.17	1.63	4.17	0.37	11.2
1L	61	2595	7775	-69	-415	-67	-7963	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.94	0.17	1.63	4.17	0.37	11.2
1M	61	2595	7775	-69	-415	-67	-7963	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.94	0.17	1.63	4.17	0.37	11.2
1N	61	2595	7775	-69	-415	-67	-7963	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.94	0.17	1.63	4.17	0.37	11.2
1O	61	2595	7775	-69	-415	-67	-7963	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.94	0.17	1.63	4.17	0.37	11.2
1P	61	2595	7775	-69	-415	-67	-7963	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.94	0.17	1.63	4.17	0.37	11.2
2	61	3951	12337	-36	-696	-25	-12058	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.86	0.28	2.63	6.62	0.61	11.2

apost= -- aant= 3.08 ainf= 1.54 asup= 4.62 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	92	2595	7323	-69	-415	-46	-5657	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.69	0.17	1.56	3.93	0.37	19.1

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Travi rinforzate SLU - SLV

1P	214	2595	5511	-69	-415	39	2184	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.46	0.13	1.29	2.96	0.37	19.1
2	214	3951	8703	-36	-696	31	4012	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.81	0.22	2.08	4.67	0.61	17.0
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- staffe= 2 d 8 / 17.0 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	244	2595	5059	-69	-415	60	3799	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.72	0.13	1.22	2.71	0.37	19.1
1B	244	2595	5059	-69	-415	60	3799	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.72	0.13	1.22	2.71	0.37	19.1
1C	244	2595	5059	-69	-415	60	3799	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.72	0.13	1.22	2.71	0.37	19.1
1D	244	2595	5059	-69	-415	60	3799	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.72	0.13	1.22	2.71	0.37	19.1
1E	244	2595	5059	-69	-415	60	3799	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.72	0.13	1.22	2.71	0.37	19.1
1F	244	2595	5059	-69	-415	60	3799	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.72	0.13	1.22	2.71	0.37	19.1
1G	244	2595	5059	-69	-415	60	3799	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.72	0.13	1.22	2.71	0.37	19.1
1H	244	2595	5059	-69	-415	60	3799	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.72	0.13	1.22	2.71	0.37	19.1
1I	244	2595	5059	-69	-415	60	3799	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.72	0.13	1.22	2.71	0.37	19.1
1J	244	2595	5059	-69	-415	60	3799	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.72	0.13	1.22	2.71	0.37	19.1
1K	244	2595	5059	-69	-415	60	3799	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.72	0.13	1.22	2.71	0.37	19.1
1L	244	2595	5059	-69	-415	60	3799	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.72	0.13	1.22	2.71	0.37	19.1
1M	244	2595	5059	-69	-415	60	3799	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.72	0.13	1.22	2.71	0.37	19.1
1N	244	2595	5059	-69	-415	60	3799	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.72	0.13	1.22	2.71	0.37	19.1
1O	244	2595	5059	-69	-415	60	3799	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.72	0.13	1.22	2.71	0.37	19.1
1P	244	2595	5059	-69	-415	60	3799	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.72	0.13	1.22	2.71	0.37	19.1
2	244	3951	7976	-36	-696	42	6560	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.82	0.20	1.97	4.28	0.61	18.2
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- staffe= 2 d 8 / 18.2 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	275	2595	4606	-69	-415	81	5275	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.96	0.12	1.15	2.47	0.37	19.1
1B	275	2595	4606	-69	-415	81	5275	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.96	0.12	1.15	2.47	0.37	19.1
1C	275	2595	4606	-69	-415	81	5275	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.96	0.12	1.15	2.47	0.37	19.1
1D	275	2595	4606	-69	-415	81	5275	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.96	0.12	1.15	2.47	0.37	19.1
1E	275	2595	4606	-69	-415	81	5275	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.96	0.12	1.15	2.47	0.37	19.1
1F	275	2595	4606	-69	-415	81	5275	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.96	0.12	1.15	2.47	0.37	19.1
1G	275	2595	4606	-69	-415	81	5275	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.96	0.12	1.15	2.47	0.37	19.1
1H	275	2595	4606	-69	-415	81	5275	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.96	0.12	1.15	2.47	0.37	19.1
1I	275	2595	4606	-69	-415	81	5275	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.96	0.12	1.15	2.47	0.37	19.1
1J	275	2595	4606	-69	-415	81	5275	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.96	0.12	1.15	2.47	0.37	19.1
1K	275	2595	4606	-69	-415	81	5275	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.96	0.12	1.15	2.47	0.37	19.1
1L	275	2595	4606	-69	-415	81	5275	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.96	0.12	1.15	2.47	0.37	19.1
1M	275	2595	4606	-69	-415	81	5275	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.96	0.12	1.15	2.47	0.37	19.1
1N	275	2595	4606	-69	-415	81	5275	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.96	0.12	1.15	2.47	0.37	19.1
1O	275	2595	4606	-69	-415	81	5275	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.96	0.12	1.15	2.47	0.37	19.1
1P	275	2595	4606	-69	-415	81	5275	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.96	0.12	1.15	2.47	0.37	19.1
2	275	3951	7250	-36	-696	53	8886	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.81	0.19	1.76	3.89	0.61	19.1
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	306	2595	4153	-69	-415	102	6613	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.79	0.11	1.08	2.23	0.37	19.1
1B	306	2595	4153	-69	-415	102	6613	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.79	0.11	1.08	2.23	0.37	19.1
1C	306	2595	4153	-69	-415	102	6613	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.79	0.11	1.08	2.23	0.37	19.1
1D	306	2595	4153	-69	-415	102	6613	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.79	0.11	1.08	2.23	0.37	19.1
1E	306	2595	4153	-69	-415	102	6613	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.79	0.11	1.08	2.23	0.37	19.1
1F	306	2595	4153	-69	-415	102	6613	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.79	0.11	1.08	2.23	0.37	19.1
1G	306	2595	4153	-69	-415	102	6613	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.79	0.11	1.08	2.23	0.37	19.1
1H	306	2595	4153	-69	-415	102	6613	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.79	0.11	1.08	2.23	0.37	19.1
1I	306	2595	4153	-69	-415	102	6613	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.79	0.11	1.08	2.23	0.37	19.1
1J	306	2595	4153	-69	-415	102	6613	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.79	0.11	1.08	2.23	0.37	19.1
1K	306	2595	4153	-69	-415	102	6613	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.79	0.11	1.08	2.23	0.37	19.1
1L	306	2595	4153	-69	-415	102	6613	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.79	0.11	1.08	2.23	0.37	19.1
1M	306	2595	4153	-69	-415	102	6613	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.79	0.11	1.08	2.23	0.37	19.1
1N	306	2595	4153	-69	-415	102	6613	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.79	0.11	1.08	2.23	0.37	19.1
1O	306	2595	4153	-69	-415	102	6613	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.79	0.11	1.08	2.23	0.37	19.1
1P	306	2595	4153	-69	-415	102	6613	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.79	0.11	1.08	2.23	0.37	19.1
2	306	3951	6523	-36	-696	64	10990	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.98	0.18	1.66	3.50	0.61	19.1
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)																		

ASTA NUM. 24 NI 11210 NF 10521 SEZ. Rp B= 35.0 H= 55.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 4.8125 7.6545 7.7112 20.1782 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO
	--																
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm

1A	0	2463	-217	-89	259	-170	6533	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.78	0.03	0.32	0.00	19.1
1B	0	2463	-217	-89	259	-170	6533	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.78	0.03	0.32	0.00	19.1
1C	0	2463	-217	-89	259	-170	6533	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.78	0.03	0.32	0.00	19.1
1D	0	2463	-217	-89	259	-170	6533	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.78	0.03	0.32	0.00	19.1
1E	0	2463	-217	-89	259	-170	6533	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.78	0.03	0.32	0.00	19.1
1F	0	2463	-217	-89	259	-170	6533	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.78	0.03	0.32	0.00	19.1
1G	0	2463	-217	-89	259	-170	6533	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.78	0.03	0.32	0.00	19.1
1H	0	2463	-217	-89	259	-170	6533	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.78	0.03	0.32	0.00	19.1
1I	0	2463	-217	-89	259	-170	6533	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.78	0.03	0.32	0.00	19.1
1J	0	2463	-217	-89	259	-170	6533	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.78	0.03	0.32	0.00	19.1
1K	0	2463	-217	-89	259	-170	6533	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.78	0.03	0.32	0.00	19.1
1L	0	2463	-217	-89	259	-170	6533	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.78	0.03	0.32	0.00	19.1
1M	0	2463	-217	-89	259	-170	6533	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.78	0.03	0.32	0.00	19.1
1N	0	2463	-217	-89	259	-170	6533	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.78	0.03	0.32	0.00	19.1
1O	0	2463	-217	-89	259	-170	6533	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.78	0.03	0.32	0.00	19.1
1P	0	2463	-217	-89	259	-170	6533	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.78	0.03	0.32	0.00	19.1

2	0	3751	-641	-107	465	-217	10900	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.97	0.05	0.60	0.00	0.00	19.1
apost= -- aant= 3.08 ainf= 3.08 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	38	2463	-860	-89	259	-136	6330	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.76	0.04	0.42	0.00	0.00	19.1
1B	38	2463	-860	-89	259	-136	6330	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.76	0.04	0.42	0.00	0.00	19.1
1C	38	2463	-860	-89	259	-136	6330	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.76	0.04	0.42	0.00	0.00	19.1
1D	38	2463	-860	-89	259	-136	6330	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.76	0.04	0.42	0.00	0.00	19.1
1E	38	2463	-860	-89	259	-136	6330	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.76	0.04	0.42	0.00	0.00	19.1
1F	38	2463	-860	-89	259	-136	6330	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.76	0.04	0.42	0.00	0.00	19.1
1G	38	2463	-860	-89	259	-136	6330	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.76	0.04	0.42	0.00	0.00	19.1
1H	38	2463	-860	-89	259	-136	6330	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.76	0.04	0.42	0.00	0.00	19.1
1I	38	2463	-860	-89	259	-136	6330	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.76	0.04	0.42	0.00	0.00	19.1
1J	38	2463	-860	-89	259	-136	6330	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.76	0.04	0.42	0.00	0.00	19.1
1K	38	2463	-860	-89	259	-136	6330	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.76	0.04	0.42	0.00	0.00	19.1
1L	38	2463	-860	-89	259	-136	6330	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.76	0.04	0.42	0.00	0.00	19.1
1M	38	2463	-860	-89	259	-136	6330	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.76	0.04	0.42	0.00	0.00	19.1
1N	38	2463	-860	-89	259	-136	6330	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.76	0.04	0.42	0.00	0.00	19.1
10	38	2463	-860	-89	259	-136	6330	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.76	0.04	0.42	0.00	0.00	19.1
1P	38	2463	-860	-89	259	-136	6330	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.76	0.04	0.42	0.00	0.00	19.1
2	38	3751	-1685	-107	465	-177	10462	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.94	0.07	0.74	0.00	0.00	19.1
apost= -- aant= 3.08 ainf= 3.08 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	75	2463	-1503	-89	259	-103	5886	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.71	0.05	0.51	0.00	0.00	19.1
1B	75	2463	-1503	-89	259	-103	5886	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.71	0.05	0.51	0.00	0.00	19.1
1C	75	2463	-1503	-89	259	-103	5886	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.71	0.05	0.51	0.00	0.00	19.1
1D	75	2463	-1503	-89	259	-103	5886	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.71	0.05	0.51	0.00	0.00	19.1
1E	75	2463	-1503	-89	259	-103	5886	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.71	0.05	0.51	0.00	0.00	19.1
1F	75	2463	-1503	-89	259	-103	5886	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.71	0.05	0.51	0.00	0.00	19.1
1G	75	2463	-1503</															

1K	188	2463	-3433	-89	259	-3	3099	3.08	3.08	6.16	3.08	2	0.60	0.08	0.80	0.00	0.00	19.1
1L	188	2463	-3433	-89	259	-3	3099	3.08	3.08	6.16	3.08	2	0.60	0.08	0.80	0.00	0.00	19.1
1M	188	2463	-3433	-89	259	-3	3099	3.08	3.08	6.16	3.08	2	0.60	0.08	0.80	0.00	0.00	19.1
1N	188	2463	-3433	-89	259	-3	3099	3.08	3.08	6.16	3.08	2	0.60	0.08	0.80	0.00	0.00	19.1
1O	188	2463	-3433	-89	259	-3	3099	3.08	3.08	6.16	3.08	2	0.60	0.08	0.80	0.00	0.00	19.1
1P	188	2463	-3433	-89	259	-3	3099	3.08	3.08	6.16	3.08	2	0.60	0.08	0.80	0.00	0.00	19.1
2	188	3751	-5865	-107	465	-16	4778	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.93	0.14	1.40	3.15	0.41	19.1
apost= -- aant= 3.08 ainf= 3.08 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	226	2463	-4077	-89	259	31	1685	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.38	0.09	0.90	0.00	0.00	19.1
1B	226	2463	-4077	-89	259	31	1685	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.38	0.09	0.90	0.00	0.00	19.1
1C	226	2463	-4077	-89	259	31	1685	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.38	0.09	0.90	0.00	0.00	19.1
1D	226	2463	-4077	-89	259	31	1685	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.38	0.09	0.90	0.00	0.00	19.1
1E	226	2463	-4077	-89	259	31	1685	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.38	0.09	0.90	0.00	0.00	19.1
1F	226	2463	-4077	-89	259	31	1685	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.38	0.09	0.90	0.00	0.00	19.1
1G	226	2463	-4077	-89	259	31	1685	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.38	0.09	0.90	0.00	0.00	19.1
1H	226	2463	-4077	-89	259	31	1685	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.38	0.09	0.90	0.00	0.00	19.1
1I	226	2463	-4077	-89	259	31	1685	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.38	0.09	0.90	0.00	0.00	19.1
1J	226	2463	-4077	-89	259	31	1685	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.38	0.09	0.90	0.00	0.00	19.1
1K	226	2463	-4077	-89	259	31	1685	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.38	0.09	0.90	0.00	0.00	19.1
1L	226	2463	-4077	-89	259	31	1685	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.38	0.09	0.90	0.00	0.00	19.1
1M	226	2463	-4077	-89	259	31	1685	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.38	0.09	0.90	0.00	0.00	19.1
1N	226	2463	-4077	-89	259	31	1685	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.38	0.09	0.90	0.00	0.00	19.1
1O	226	2463	-4077	-89	259	31	1685	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.38	0.09	0.90	0.00	0.00	19.1
1P	226	2463	-4077	-89	259	31	1685	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.38	0.09	0.90	0.00	0.00	19.1
2	226	3751	-6910	-107	465	25	2373	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.54	0.16	1.56	3.71	0.41	19.1
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	263	2463	-4720	-89	259	64	30	6.16	3.08	6.16	3.08	1	0.11	0.11	1.00	0.00	0.00	19.1
1B	263	2463	-4720	-89	259	64	30	6.16	3.08	6.16	3.08	1	0.11	0.11	1.00	0.00	0.00	19.1
1C	263	2463	-4720	-89	259	64	30	6.16	3.08	6.16	3.08	1	0.11	0.11	1.00	0.00	0.00	19.1
1D	263	2463	-4720	-89	259	64	30	6.16	3.08	6.16	3.08	1	0.11	0.11	1.00	0.00	0.00	19.1
1E	263	2463	-4720	-89	259	64	30	6.16	3.08	6.16	3.08	1	0.11	0.11	1.00	0.00	0.00	19.1
1F	263	2463	-4720	-89	259	64	30	6.16	3.08	6.16	3.08	1	0.11	0.11	1.00	0.00	0.00	19.1
1G	263	2463	-4720	-89	259	64	30	6.16	3.08	6.16	3.08	1	0.11	0.11	1.00	0.00	0.00	19.1
1H	263	2463	-4720	-89	259	64	30	6.16	3.08	6.16	3.08	1	0.11	0.11	1.00	0.00	0.00	19.1
1I	263	2463	-4720	-89	259	64	30	6.16	3.08	6.16	3.08	1	0.11	0.11	1.00	0.00	0.00	19.1
1J	263	2463	-4720	-89	259	64	30	6.16	3.08	6.16	3.08	1	0.11	0.11	1.00	0.00	0.00	19.1
1K	263	2463	-4720	-89	259	64	30	6.16	3.08	6.16	3.08	1	0.11	0.11	1.00	0.00	0.00	19.1
1L	263	2463	-4720	-89	259	64	30	6.16	3.08	6.16	3.08	1	0.11	0.11	1.00	0.00	0.00	19.1
1M	263	2463	-4720	-89	259	64	30	6.16	3.08	6.16	3.08	1	0.11	0.11	1.00	0.00	0.00	19.1
1N	263	2463	-4720	-89	259	64	30	6.16	3.08	6.16	3.08	1	0.11	0.11	1.00	0.00	0.00	19.1
1O	263	2463	-4720	-89	259	64	30	6.16	3.08	6.16	3.08	1	0.11	0.11	1.00	0.00	0.00	19.1
1P	263	2463	-4720	-89	259	64	30	6.16	3.08	6.16	3.08	1	0.11	0.11	1.00	0.00	0.00	19.1
2	263	3751	-7955	-107	465	65	-425	6.16	3.08	3.08	6.16	1	0.22	0.18	1.71	4.27	0.41	19.1
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= 3.08 staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	301	2463	-5363	-89	259	97	-1867	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.40	0.12	1.10	2.88	0.23	19.1
1B	301	2463	-5363	-89	259	97	-1867	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.40	0.12	1.10	2.88	0.23	19.1
1C	301	2463	-5363	-89	259	97	-1867	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.40	0.12	1.10	2.88	0.23	19.1
1D	301	2463	-5363	-89	259	97	-1867	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.40	0.12	1.10	2.88	0.23	19.1
1E	301	2463	-5363	-89	259	97	-1867	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.40	0.12	1.10	2.88	0.23	19.1
1F	301	2463	-5363	-89	259	97	-1867	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.40	0.12	1.10	2.88	0.23	19.1
1G	301	2463	-5363	-89	259	97	-1867	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.40	0.12	1.10	2.88	0.23	19.1
1H	301	2463	-5363	-89	259	97	-1867	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.40	0.12	1.10	2.88	0.23	19.1
1I	301	2463	-5363	-89	259	97	-1867	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.40	0.12	1.10	2.88	0.23	19.1
1J	301	2463	-5363	-89	259	97	-1867	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.40	0.12	1.10	2.88	0.23	19.1
1K	301	2463	-5363	-89	259	97	-1867	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.40	0.12	1.10	2.88	0.23	19.1
1L	301	2463	-5363	-89	259	97	-1867	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.40	0.12	1.10	2.88	0.23	19.1
1M	301	2463	-5363	-89	259	97	-1867	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.40	0.12	1.10	2.88	0.23	19.1
1N	301	2463	-5363	-89	259	97	-1867	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.40	0.12	1.10	2.88	0.23	19.1
1O	301	2463	-5363	-89	259	97	-1867	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.40	0.12	1.10	2.88	0.23	19.1
1P	301	2463	-5363	-89	259	97	-1867	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.40	0.12	1.10	2.88	0.23	19.1
2	301	3751	-9000	-107	465	105	-3617	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.74	0.20	1.87	4.83	0.41	17.8
apost= 3.08 aant= -- ainf= -- asup= 3.08 staffe= 2 d 8 / 17.8 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	339	2463	-6007	-89	259	131	-4007	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.75	0.13	1.19	3.22	0.23	11.2
1B	339	2463	-6007	-89	259	131	-4007	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.75	0.13	1.19	3.22	0.23	11.2
1C	339	2463	-6007	-89	259	131	-4007	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.75	0.13	1.19	3.22	0.23	11.2
1D	339	2463	-6007	-89	259	131	-4007	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.75	0.13	1.19	3.22	0.23	11.2
1E	339	2463	-6007	-89	259	131	-4007	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.75	0.13	1.19	3.22	0.23	11.2
1F	339	2463	-6007	-89	259	131	-4007	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.75	0.13	1.19	3.22	0.23	11.2
1G	339	2463	-6007	-89	259	131	-4007	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.75	0.13	1.19	3.22	0.23	11.2
1H	339	2463	-6007	-89	259	131	-4007	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.75	0.13	1.19	3.22	0.23	11.2
1I	339	2463	-6007	-89	259	131	-4007	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.75	0.13	1.19	3.22	0.23	11.2
1J	339	2463	-6007	-89	259	131	-4007	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.75	0.13	1.19	3.22	0.23	11.2
1K	339	2463	-6007	-89	259	131	-4007	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.75	0.13	1.19	3.22	0.23	11.2
1L	339	2463	-6007	-89	259	131	-4007	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.75	0.13	1.19	3.22	0.23	11.2
1M	339	2463	-6007	-89	259	131	-4007	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.75	0.13	1.19	3.22	0.23	11.2
1N	339	2463	-6007	-89	259	131	-4007	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.75	0.13	1.19	3.22	0.23	11.2
1O	339	2463	-6007	-89	259	131	-4007	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.75	0.13	1.19	3.22	0.23	11.2
1P	339	2463	-6007	-89	259	131	-4007	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.75	0.13	1.			

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Travi rinforzate SLU - SLV

1E	376	2463	-6650	-89	259	164	-6389	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.76	0.14	1.29	3.57	0.23	11.2
1F	376	2463	-6650	-89	259	164	-6389	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.76	0.14	1.29	3.57	0.23	11.2
1G	376	2463	-6650	-89	259	164	-6389	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.76	0.14	1.29	3.57	0.23	11.2
1H	376	2463	-6650	-89	259	164	-6389	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.76	0.14	1.29	3.57	0.23	11.2
1I	376	2463	-6650	-89	259	164	-6389	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.76	0.14	1.29	3.57	0.23	11.2
1J	376	2463	-6650	-89	259	164	-6389	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.76	0.14	1.29	3.57	0.23	11.2
1K	376	2463	-6650	-89	259	164	-6389	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.76	0.14	1.29	3.57	0.23	11.2
1L	376	2463	-6650	-89	259	164	-6389	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.76	0.14	1.29	3.57	0.23	11.2
1M	376	2463	-6650	-89	259	164	-6389	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.76	0.14	1.29	3.57	0.23	11.2
1N	376	2463	-6650	-89	259	164	-6389	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.76	0.14	1.29	3.57	0.23	11.2
1O	376	2463	-6650	-89	259	164	-6389	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.76	0.14	1.29	3.57	0.23	11.2
1P	376	2463	-6650	-89	259	164	-6389	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.76	0.14	1.29	3.57	0.23	11.2
2	376	3751	-11090	-107	465	186	-11180	6.16	3.08	3.08	6.16	2	1.00	0.24	2.19	5.95	0.41	11.2

apost= 3.08 aant= -- ainf= -- asup= 3.08 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 25 NI 11141 NF 11213 SEZ. Rp B= 35.0 H= 55.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 4.8125 6.2370 6.2832 17.3327 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx, M	Bielle	V, Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-2683	9066	-63	-66	-80	-11890	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.93	0.16	1.53	4.86	0.06	11.2
1B	0	-2683	9066	-63	-66	-80	-11890	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.93	0.16	1.53	4.86	0.06	11.2
1C	0	-2683	9066	-63	-66	-80	-11890	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.93	0.16	1.53	4.86	0.06	11.2
1D	0	-2683	9066	-63	-66	-80	-11890	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.93	0.16	1.53	4.86	0.06	11.2
1E	0	-2683	9066	-63	-66	-80	-11890	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.93	0.16	1.53	4.86	0.06	11.2
1F	0	-2683	9066	-63	-66	-80	-11890	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.93	0.16	1.53	4.86	0.06	11.2
1G	0	-2683	9066	-63	-66	-80	-11890	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.93	0.16	1.53	4.86	0.06	11.2
1H	0	-2683	9066	-63	-66	-80	-11890	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.93	0.16	1.53	4.86	0.06	11.2
1I	0	-2683	9066	-63	-66	-80	-11890	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.93	0.16	1.53	4.86	0.06	11.2
1J	0	-2683	9066	-63	-66	-80	-11890	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.93	0.16	1.53	4.86	0.06	11.2
1K	0	-2683	9066	-63	-66	-80	-11890	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.93	0.16	1.53	4.86	0.06	11.2
1L	0	-2683	9066	-63	-66	-80	-11890	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.93	0.16	1.53	4.86	0.06	11.2
1M	0	-2683	9066	-63	-66	-80	-11890	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.93	0.16	1.53	4.86	0.06	11.2
1N	0	-2683	9066	-63	-66	-80	-11890	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.93	0.16	1.53	4.86	0.06	11.2
1O	0	-2683	9066	-63	-66	-80	-11890	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.93	0.16	1.53	4.86	0.06	11.2
1P	0	-2683	9066	-63	-66	-80	-11890	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.93	0.16	1.53	4.86	0.06	11.2
2	0	-2997	14550	-56	-100	-47	-18458	3.08	6.16	4.62	9.24	2	0.99	0.26	2.46	7.81	0.09	11.2

apost= -- aant= 3.08 ainf= 1.54 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	31	-2683	8613	-63	-66	-61	-10550	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.82	0.15	1.45	4.62	0.06	11.2
1B	31	-2683	8613	-63	-66	-61	-10550	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.82	0.15	1.45	4.62	0.06	11.2
1C	31	-2683	8613	-63	-66	-61	-10550	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.82	0.15	1.45	4.62	0.06	11.2
1D	31	-2683	8613	-63	-66	-61	-10550	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.82	0.15	1.45	4.62	0.06	11.2
1E	31	-2683	8613	-63	-66	-61	-10550	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.82	0.15	1.45	4.62	0.06	11.2
1F	31	-2683	8613	-63	-66	-61	-10550	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.82	0.15	1.45	4.62	0.06	11.2
1G	31	-2683	8613	-63	-66	-61	-10550	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.82	0.15	1.45	4.62	0.06	11.2
1H	31	-2683	8613	-63	-66	-61	-10550	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.82	0.15	1.45	4.62	0.06	11.2
1I	31	-2683	8613	-63	-66	-61	-10550	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.82	0.15	1.45	4.62	0.06	11.2
1J	31	-2683	8613	-63	-66	-61	-10550	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.82	0.15	1.45	4.62	0.06	11.2
1K	31	-2683	8613	-63	-66	-61	-10550	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.82	0.15	1.45	4.62	0.06	11.2
1L	31	-2683	8613	-63	-66	-61	-10550	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.82	0.15	1.45	4.62	0.06	11.2
1M	31	-2683	8613	-63	-66	-61	-10550	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.82	0.15	1.45	4.62	0.06	11.2
1N	31	-2683	8613	-63	-66	-61	-10550	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.82	0.15	1.45	4.62	0.06	11.2
1O	31	-2683	8613	-63	-66	-61	-10550	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.82	0.15	1.45	4.62	0.06	11.2
1P	31	-2683	8613	-63	-66	-61	-10550	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.82	0.15	1.45	4.62	0.06	11.2
2	31	-2997	13824	-56	-100	-30	-16306	3.08	6.16	4.62	9.24	2	0.87	0.25	2.34	7.42	0.09	11.2

apost= -- aant= 3.08 ainf= 1.54 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	61	-2683	8160	-63	-66	-42	-7988	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.80	0.15	1.38	4.38	0.06	11.2
1B	61	-2683	8160	-63	-66	-42	-7988	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.80	0.15	1.38	4.38	0.06	11.2
1C	61	-2683	8160	-63	-66	-42	-7988	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.80	0.15	1.38	4.38	0.06	11.2
1D	61	-2683	8160	-63	-66	-42	-7988	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.80	0.15	1.38	4.38	0.06	11.2
1E	61	-2683	8160	-63	-66	-42	-7988	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.80	0.15	1.38	4.38	0.06	11.2
1F	61	-2683	8160	-63	-66	-42	-7988	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.80	0.15	1.38	4.38	0.06	11.2
1G	61	-2683	8160	-63	-66	-42	-7988	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.80	0.15	1.38	4.38	0.06	11.2
1H	61	-2683	8160	-63	-66	-42	-7988	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.80	0.15	1.38	4.38	0.06	11.2
1I	61	-2683	8160	-63	-66	-42	-7988	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.80	0.15	1.38	4.38	0.06	11.2
1J	61	-2683	8160	-63	-66	-42	-7988	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.80	0.15	1.38	4.38	0.06	11.2
1K	61	-2683	8160	-63	-66	-42	-7988	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.80	0.15	1.38	4.38	0.06	11.2
1L	61	-2683	8160	-63	-66	-42	-7988	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.80	0.15	1.38	4.38	0.06	11.2
1M	61	-2683	8160	-63	-66	-42	-7988	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.80	0.15	1.38	4.38	0.06	11.2
1N	61	-2683	8160	-63	-66	-42	-7988	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.80	0.15	1.38	4.38	0.06	11.2
1O	61	-2683	8160	-63	-66	-42	-7988	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.80	0.15	1.38	4.38	0.06	11.2
1P	61	-2683	8160	-63	-66	-42	-7988	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.80	0.15	1.38	4.38	0.06	11.2
2	61	-2997	13097	-56	-100	-13	-12194	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.95	0.23	2.23	7.03	0.09	11.2

apost= -- aant= 3.08 ainf= -- asup= 3.08 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	92	-2683	7708	-63	-66	-23	-5565	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.80	0.14	1.31	4.14	0.06	19.1
1B	92	-2683	7708	-63	-66	-23	-5565	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.80	0.14	1.31	4.14	0.06	19.1
1C	92	-2683	7708	-63	-66	-23	-5565	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.80	0.14	1.31	4.14	0.06	19.1
1D	92	-2683	7708	-63	-66	-23	-5565	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.80	0.14	1.31	4.14	0.06	19.1
1E	92	-2683	7708	-63	-66	-23	-5565	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.80	0.14	1.31	4.14	0.06	19.1

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Travi rinforzate SLU - SLV

1A	244	-2683	5444	-63	-66	73	4478	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.62	0.10	0.95	0.00	0.00	19.1
1B	244	-2683	5444	-63	-66	73	4478	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.62	0.10	0.95	0.00	0.00	19.1
1C	244	-2683	5444	-63	-66	73	4478	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.62	0.10	0.95	0.00	0.00	19.1
1D	244	-2683	5444	-63	-66	73	4478	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.62	0.10	0.95	0.00	0.00	19.1
1E	244	-2683	5444	-63	-66	73	4478	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.62	0.10	0.95	0.00	0.00	19.1
1F	244	-2683	5444	-63	-66	73	4478	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.62	0.10	0.95	0.00	0.00	19.1
1G	244	-2683	5444	-63	-66	73	4478	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.62	0.10	0.95	0.00	0.00	19.1
1H	244	-2683	5444	-63	-66	73	4478	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.62	0.10	0.95	0.00	0.00	19.1
1I	244	-2683	5444	-63	-66	73	4478	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.62	0.10	0.95	0.00	0.00	19.1
1J	244	-2683	5444	-63	-66	73	4478	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.62	0.10	0.95	0.00	0.00	19.1
1K	244	-2683	5444	-63	-66	73	4478	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.62	0.10	0.95	0.00	0.00	19.1
1L	244	-2683	5444	-63	-66	73	4478	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.62	0.10	0.95	0.00	0.00	19.1
1M	244	-2683	5444	-63	-66	73	4478	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.62	0.10	0.95	0.00	0.00	19.1
1N	244	-2683	5444	-63	-66	73	4478	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.62	0.10	0.95	0.00	0.00	19.1
10	244	-2683	5444	-63	-66	73	4478	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.62	0.10	0.95	0.00	0.00	19.1
1P	244	-2683	5444	-63	-66	73	4478	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.62	0.10	0.95	0.00	0.00	19.1
2	244	-2997	8738	-56	-100	89	7816	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.78	0.16	1.35	4.69	0.09	19.1

apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	275	-2683	4991	-63	-66	92	6072	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.88	0.09	0.87	0.00	0.00	19.1
1B	275	-2683	4991	-63	-66	92	6072	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.88	0.09	0.87	0.00	0.00	19.1
1C	275	-2683	4991	-63	-66	92	6072	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.88	0.09	0.87	0.00	0.00	19.1
1D	275	-2683	4991	-63	-66	92	6072	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.88	0.09	0.87	0.00	0.00	19.1
1E	275	-2683	4991	-63	-66	92	6072	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.88	0.09	0.87	0.00	0.00	19.1
1F	275	-2683	4991	-63	-66	92	6072	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.88	0.09	0.87	0.00	0.00	19.1
1G	275	-2683	4991	-63	-66	92	6072	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.88	0.09	0.87	0.00	0.00	19.1
1H	275	-2683	4991	-63	-66	92	6072	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.88	0.09	0.87	0.00	0.00	19.1
1I	275	-2683	4991	-63	-66	92	6072	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.88	0.09	0.87	0.00	0.00	19.1
1J	275	-2683	4991	-63	-66	92	6072	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.88	0.09	0.87	0.00	0.00	19.1
1K	275	-2683	4991	-63	-66	92	6072	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.88	0.09	0.87	0.00	0.00	19.1
1L	275	-2683	4991	-63	-66	92	6072	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.88	0.09	0.87	0.00	0.00	19.1
1M	275	-2683	4991	-63	-66	92	6072	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.88	0.09	0.87	0.00	0.00	19.1
1N	275	-2683	4991	-63	-66	92	6072	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.88	0.09	0.87	0.00	0.00	19.1
10	275	-2683	4991	-63	-66	92	6072	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.88	0.09	0.87	0.00	0.00	19.1
1P	275	-2683	4991	-63	-66	92	6072	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.88	0.09	0.87	0.00	0.00	19.1
2	275	-2997	8012	-56	-100	106	10374	6.16	3.08	6.16	3.08	5	0.80	0.15	1.15	4.30	0.09	19.1

apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	306	-2683	4538	-63	-66	112	7527	6.16	3.08	6.16	3.08	5	0.75	0.08	0.72	0.00	0.00	19.1
1B	306	-2683	4538	-63	-66	112	7527	6.16	3.08	6.16	3.08	5	0.75	0.08	0.72	0.00	0.00	19.1
1C	306	-2683	4538	-63	-66	112	7527	6.16	3.08	6.16	3.08	5	0.75	0.08	0.72	0.00	0.00	19.1
1D	306	-2683	4538	-63	-66	112	7527	6.16	3.08	6.16	3.08	5	0.75	0.08	0.72	0.00	0.00	19.1
1E	306	-2683	4538	-63	-66	112	7527	6.16	3.08	6.16	3.08	5	0.75	0.08	0.72	0.00	0.00	19.1
1F	306	-2683	4538	-63	-66	112	7527	6.16	3.08	6.16	3.08	5	0.75	0.08	0.72	0.00	0.00	19.1
1G	306	-2683	4538	-63	-66	112	7527	6.16	3.08	6.16	3.08	5	0.75	0.08	0.72	0.00	0.00	19.1
1H	306	-2683	4538	-63	-66	112	7527	6.16	3.08	6.16	3.08	5	0.75	0.08	0.72	0.00	0.00	19.1
1I	306	-2683	4538	-63	-66	112	7527	6.16	3.08	6.16	3.08	5	0.75	0.08	0.72	0.00	0.00	19.1
1J	306	-2683	4538	-63	-66	112	7527	6.16	3.08	6.16	3.08	5	0.75	0.08	0.72	0.00	0.00	19.1
1K	306	-2683	4538	-63	-66	112	7527	6.16	3.08	6.16	3.08	5	0.75	0.08	0.72	0.00	0.00	19.1
1L	306	-2683	4538	-63	-66	112	7527	6.16	3.08	6.16	3.08	5	0.75	0.08	0.72	0.00	0.00	19.1
1M	306	-2683	4538	-63	-66	112	7527	6.16	3.08	6.16	3.08	5	0.75	0.08	0.72	0.00	0.00	19.1
1N	306	-2683	4538	-63	-66	112	7527	6.16	3.08	6.16	3.08	5	0.75	0.08	0.72	0.00	0.00	19.1
10	306	-2683	4538	-63	-66	112	7527	6.16	3.08	6.16	3.08	5	0.75	0.08	0.72	0.00	0.00	19.1
1P	306	-2683	4538	-63	-66	112	7527	6.16	3.08	6.16	3.08	5	0.75	0.08	0.72	0.00	0.00	19.1
2	306	-2997	7285	-56	-100	123	12710	6.16	3.08	6.16	3.08	5	0.99	0.13	1.05	3.91	0.09	19.1

apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 26 NI 11213 NF 10522 SEZ. Rp B= 35.0 H= 55.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 4.8125 7.6545 7.7112 20.1782 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-2651	-1078	-45	23	2	7606	3.08	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.02	0.18	0.00	0.00	19.1
1B	0	-2651	-1078	-45	23	2	7606	3.08	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.02	0.18	0.00	0.00	19.1
1C	0	-2651	-1078	-45	23	2	7606	3.08	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.02	0.18	0.00	0.00	19.1
1D	0	-2651	-1078	-45	23	2	7606	3.08	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.02	0.18	0.00	0.00	19.1
1E	0	-2651	-1078	-45	23	2	7606	3.08	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.02	0.18	0.00	0.00	19.1
1F	0	-2651	-1078	-45	23	2	7606	3.08	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.02	0.18	0.00	0.00	19.1
1G	0	-2651	-1078	-45	23	2	7606	3.08	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.02	0.18	0.00	0.00	19.1
1H	0	-2651	-1078	-45	23	2	7606	3.08	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.02	0.18	0.00	0.00	19.1
1I	0	-2651	-1078	-45	23	2	7606	3.08	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.02	0.18	0.00	0.00	19.1
1J	0	-2651	-1078	-45	23	2	7606	3.08	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.02	0.18	0.00	0.00	19.1
1K	0	-2651	-1078	-45	23	2	7606	3.08	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.02	0.18	0.00	0.00	19.1
1L	0	-2651	-1078	-45	23	2	7606	3.08	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.02	0.18	0.00	0.00	19.1
1M	0	-2651	-1078	-45	23	2	7606	3.08	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.02	0.18	0.00	0.00	19.1
1N	0	-2651	-1078	-45	23	2	7606	3.08	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.02	0.18	0.00	0.00	19.1
10	0	-2651	-1078	-45	23	2	7606	3.08	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.02	0.18	0.00	0.00	19.1
1P	0	-2651	-1078	-45	23	2	7606	3.08	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.02	0.18	0.00	0.00	19.1
2	0	-2914	-2109	-40	94	31	12840	6.16	3.08	7.70	3.08	2	0.81	0.04	0.36	0.00	0.00	19.1

apost= 3.08 aant= -- ainf= 4.62 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Travi rinforzate SLU - SLV

1I	376	-2651	-7512	-45	23	173	-8559	6.16	3.08	3.08	6.16	4	0.87	0.13	1.23	4.03	0.02	11.2
1J	376	-2651	-7512	-45	23	173	-8559	6.16	3.08	3.08	6.16	4	0.87	0.13	1.23	4.03	0.02	11.2
1K	376	-2651	-7512	-45	23	173	-8559	6.16	3.08	3.08	6.16	4	0.87	0.13	1.23	4.03	0.02	11.2
1L	376	-2651	-7512	-45	23	173	-8559	6.16	3.08	3.08	6.16	4	0.87	0.13	1.23	4.03	0.02	11.2
1M	376	-2651	-7512	-45	23	173	-8559	6.16	3.08	3.08	6.16	4	0.87	0.13	1.23	4.03	0.02	11.2
1N	376	-2651	-7512	-45	23	173	-8559	6.16	3.08	3.08	6.16	4	0.87	0.13	1.23	4.03	0.02	11.2
1O	376	-2651	-7512	-45	23	173	-8559	6.16	3.08	3.08	6.16	4	0.87	0.13	1.23	4.03	0.02	11.2
1P	376	-2651	-7512	-45	23	173	-8559	6.16	3.08	3.08	6.16	4	0.87	0.13	1.23	4.03	0.02	11.2
2	376	-2914	-12560	-40	94	180	-14770	6.16	3.08	4.62	7.70	4	0.94	0.22	2.13	6.74	0.08	11.2

apost= 3.08 aant= -- ainf= 1.54 asup= 4.62 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 27 NI 11146 NF 11216 SEZ. Rp B= 35.0 H= 55.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 4.8125 5.9645 6.4464 17.2234 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-4064	8962	-61	-33	-33	-11516	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.87	0.16	1.52	4.81	0.03	11.2
1B	0	-4064	8962	-61	-33	-33	-11516	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.87	0.16	1.52	4.81	0.03	11.2
1C	0	-4064	8962	-61	-33	-33	-11516	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.87	0.16	1.52	4.81	0.03	11.2
1D	0	-4064	8962	-61	-33	-33	-11516	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.87	0.16	1.52	4.81	0.03	11.2
1E	0	-4064	8962	-61	-33	-33	-11516	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.87	0.16	1.52	4.81	0.03	11.2
1F	0	-4064	8962	-61	-33	-33	-11516	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.87	0.16	1.52	4.81	0.03	11.2
1G	0	-4064	8962	-61	-33	-33	-11516	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.87	0.16	1.52	4.81	0.03	11.2
1H	0	-4064	8962	-61	-33	-33	-11516	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.87	0.16	1.52	4.81	0.03	11.2
1I	0	-4064	8962	-61	-33	-33	-11516	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.87	0.16	1.52	4.81	0.03	11.2
1J	0	-4064	8962	-61	-33	-33	-11516	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.87	0.16	1.52	4.81	0.03	11.2
1K	0	-4064	8962	-61	-33	-33	-11516	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.87	0.16	1.52	4.81	0.03	11.2
1L	0	-4064	8962	-61	-33	-33	-11516	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.87	0.16	1.52	4.81	0.03	11.2
1M	0	-4064	8962	-61	-33	-33	-11516	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.87	0.16	1.52	4.81	0.03	11.2
1N	0	-4064	8962	-61	-33	-33	-11516	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.87	0.16	1.52	4.81	0.03	11.2
1O	0	-4064	8962	-61	-33	-33	-11516	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.87	0.16	1.52	4.81	0.03	11.2
1P	0	-4064	8962	-61	-33	-33	-11516	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.87	0.16	1.52	4.81	0.03	11.2
2	0	-5080	14440	-67	-55	-8	-17854	3.08	3.08	4.62	9.24	2	0.93	0.25	2.51	7.75	0.05	11.2

apost= -- aant= 3.08 ainf= 1.54 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	31	-4064	8515	-61	-33	-14	-10191	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.76	0.15	1.45	4.57	0.03	11.2
1B	31	-4064	8515	-61	-33	-14	-10191	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.76	0.15	1.45	4.57	0.03	11.2
1C	31	-4064	8515	-61	-33	-14	-10191	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.76	0.15	1.45	4.57	0.03	11.2
1D	31	-4064	8515	-61	-33	-14	-10191	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.76	0.15	1.45	4.57	0.03	11.2
1E	31	-4064	8515	-61	-33	-14	-10191	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.76	0.15	1.45	4.57	0.03	11.2
1F	31	-4064	8515	-61	-33	-14	-10191	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.76	0.15	1.45	4.57	0.03	11.2
1G	31	-4064	8515	-61	-33	-14	-10191	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.76	0.15	1.45	4.57	0.03	11.2
1H	31	-4064	8515	-61	-33	-14	-10191	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.76	0.15	1.45	4.57	0.03	11.2
1I	31	-4064	8515	-61	-33	-14	-10191	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.76	0.15	1.45	4.57	0.03	11.2
1J	31	-4064	8515	-61	-33	-14	-10191	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.76	0.15	1.45	4.57	0.03	11.2
1K	31	-4064	8515	-61	-33	-14	-10191	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.76	0.15	1.45	4.57	0.03	11.2
1L	31	-4064	8515	-61	-33	-14	-10191	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.76	0.15	1.45	4.57	0.03	11.2
1M	31	-4064	8515	-61	-33	-14	-10191	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.76	0.15	1.45	4.57	0.03	11.2
1N	31	-4064	8515	-61	-33	-14	-10191	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.76	0.15	1.45	4.57	0.03	11.2
1O	31	-4064	8515	-61	-33	-14	-10191	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.76	0.15	1.45	4.57	0.03	11.2
1P	31	-4064	8515	-61	-33	-14	-10191	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.76	0.15	1.45	4.57	0.03	11.2
2	31	-5080	13716	-67	-55	12	-15719	6.16	3.08	4.62	7.70	2	0.97	0.24	2.39	7.36	0.05	11.2

apost= 3.08 aant= 3.08 ainf= 1.54 asup= 4.62 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	61	-4064	8067	-61	-33	4	-7658	3.08	3.08	3.08	6.16	2	0.73	0.14	1.37	4.33	0.03	11.2
1B	61	-4064	8067	-61	-33	4	-7658	3.08	3.08	3.08	6.16	2	0.73	0.14	1.37	4.33	0.03	11.2
1C	61	-4064	8067	-61	-33	4	-7658	3.08	3.08	3.08	6.16	2	0.73	0.14	1.37	4.33	0.03	11.2
1D	61	-4064	8067	-61	-33	4	-7658	3.08	3.08	3.08	6.16	2	0.73	0.14	1.37	4.33	0.03	11.2
1E	61	-4064	8067	-61	-33	4	-7658	3.08	3.08	3.08	6.16	2	0.73	0.14	1.37	4.33	0.03	11.2
1F	61	-4064	8067	-61	-33	4	-7658	3.08	3.08	3.08	6.16	2	0.73	0.14	1.37	4.33	0.03	11.2
1G	61	-4064	8067	-61	-33	4	-7658	3.08	3.08	3.08	6.16	2	0.73	0.14	1.37	4.33	0.03	11.2
1H	61	-4064	8067	-61	-33	4	-7658	3.08	3.08	3.08	6.16	2	0.73	0.14	1.37	4.33	0.03	11.2
1I	61	-4064	8067	-61	-33	4	-7658	3.08	3.08	3.08	6.16	2	0.73	0.14	1.37	4.33	0.03	11.2
1J	61	-4064	8067	-61	-33	4	-7658	3.08	3.08	3.08	6.16	2	0.73	0.14	1.37	4.33	0.03	11.2
1K	61	-4064	8067	-61	-33	4	-7658	3.08	3.08	3.08	6.16	2	0.73	0.14	1.37	4.33	0.03	11.2
1L	61	-4064	8067	-61	-33	4	-7658	3.08	3.08	3.08	6.16	2	0.73	0.14	1.37	4.33	0.03	11.2
1M	61	-4064	8067	-61	-33	4	-7658	3.08	3.08	3.08	6.16	2	0.73	0.14	1.37	4.33	0.03	11.2
1N	61	-4064	8067	-61	-33	4	-7658	3.08	3.08	3.08	6.16	2	0.73	0.14	1.37	4.33	0.03	11.2
1O	61	-4064	8067	-61	-33	4	-7658	3.08	3.08	3.08	6.16	2	0.73	0.14	1.37	4.33	0.03	11.2
1P	61	-4064	8067	-61	-33	4	-7658	3.08	3.08	3.08	6.16	2	0.73	0.14	1.37	4.33	0.03	11.2
2	61	-5080	12992	-67	-55	33	-11640	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.86	0.23	2.26	6.97	0.05	11.2

apost= 3.08 aant= -- ainf= -- asup= 3.08 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	92	-4064	7620	-61	-33	23	-5262	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.69	0.13	1.30	4.09	0.03	19.1
1B	92	-4064	7620	-61	-33	23	-5262	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.69	0.13	1.30	4.09	0.03	19.1
1C	92	-4064	7620	-61	-33	23	-5262	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.69	0.13	1.30	4.09	0.03	19.1
1D	92	-4064	7620	-61	-33	23	-5262	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.69	0.13	1.30	4.09	0.03	19.1
1E	92	-4064	7620	-61	-33	23	-5262	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.69	0.13	1.30	4.09	0.03	19.1
1F	92	-4064	7620	-61	-33	23	-5262	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.69	0.13	1.30	4.09	0.03	19.1
1G	92	-4064	7620	-61	-33	23	-5262	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.69	0.13	1.30	4.09	0.03	19.1
1H	92	-4064	7620	-61	-33	23	-5262	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.69	0.13	1.30	4.09	0.03	19.1
1I	92	-4064	7620	-61	-33	23	-5262	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.69	0.13	1.30	4.09	0.03	19.1

apost= 3.08 aant= -- ainf= -- asup= 3.08 staffe= 2 d 8 / 15.1 (e armatura base = 4 X 1.54)

apost= 3.08 aant= -- ainf= -- asup= 3.08 staffe= 2 d 8 / 16.0 (e armatura base = 4 X 1.54)

apost= 3.08 aant= -- ainf= -- asup= 3.08 staffe= 2 d 8 / 17.0 (e armatura base = 4 X 1.54)

apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- staffe= 2 d 8 / 18.2 (e armatura base = 4 x 1.54)

apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 x 1.54)

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Travi rinforzate SLU - SLV

1D	244	-4064	5383	-61	-33	115	4668	6.16	3.08	6.16	3.08	6	0.60	0.09	0.88	0.00	0.00	19.1
1E	244	-4064	5383	-61	-33	115	4668	6.16	3.08	6.16	3.08	6	0.60	0.09	0.88	0.00	0.00	19.1
1F	244	-4064	5383	-61	-33	115	4668	6.16	3.08	6.16	3.08	6	0.60	0.09	0.88	0.00	0.00	19.1
1G	244	-4064	5383	-61	-33	115	4668	6.16	3.08	6.16	3.08	6	0.60	0.09	0.88	0.00	0.00	19.1
1H	244	-4064	5383	-61	-33	115	4668	6.16	3.08	6.16	3.08	6	0.60	0.09	0.88	0.00	0.00	19.1
1I	244	-4064	5383	-61	-33	115	4668	6.16	3.08	6.16	3.08	6	0.60	0.09	0.88	0.00	0.00	19.1
1J	244	-4064	5383	-61	-33	115	4668	6.16	3.08	6.16	3.08	6	0.60	0.09	0.88	0.00	0.00	19.1
1K	244	-4064	5383	-61	-33	115	4668	6.16	3.08	6.16	3.08	6	0.60	0.09	0.88	0.00	0.00	19.1
1L	244	-4064	5383	-61	-33	115	4668	6.16	3.08	6.16	3.08	6	0.60	0.09	0.88	0.00	0.00	19.1
1M	244	-4064	5383	-61	-33	115	4668	6.16	3.08	6.16	3.08	6	0.60	0.09	0.88	0.00	0.00	19.1
1N	244	-4064	5383	-61	-33	115	4668	6.16	3.08	6.16	3.08	6	0.60	0.09	0.88	0.00	0.00	19.1
1O	244	-4064	5383	-61	-33	115	4668	6.16	3.08	6.16	3.08	6	0.60	0.09	0.88	0.00	0.00	19.1
1P	244	-4064	5383	-61	-33	115	4668	6.16	3.08	6.16	3.08	6	0.60	0.09	0.88	0.00	0.00	19.1
2	244	-5080	8650	-67	-55	156	8196	6.16	3.08	6.16	3.08	6	0.76	0.15	1.24	4.64	0.05	19.1

apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	275	-4064	4935	-61	-33	134	6244	6.16	3.08	6.16	3.08	6	0.85	0.09	0.81	0.00	0.00	19.1
1B	275	-4064	4935	-61	-33	134	6244	6.16	3.08	6.16	3.08	6	0.85	0.09	0.81	0.00	0.00	19.1
1C	275	-4064	4935	-61	-33	134	6244	6.16	3.08	6.16	3.08	6	0.85	0.09	0.81	0.00	0.00	19.1
1D	275	-4064	4935	-61	-33	134	6244	6.16	3.08	6.16	3.08	6	0.85	0.09	0.81	0.00	0.00	19.1
1E	275	-4064	4935	-61	-33	134	6244	6.16	3.08	6.16	3.08	6	0.85	0.09	0.81	0.00	0.00	19.1
1F	275	-4064	4935	-61	-33	134	6244	6.16	3.08	6.16	3.08	6	0.85	0.09	0.81	0.00	0.00	19.1
1G	275	-4064	4935	-61	-33	134	6244	6.16	3.08	6.16	3.08	6	0.85	0.09	0.81	0.00	0.00	19.1
1H	275	-4064	4935	-61	-33	134	6244	6.16	3.08	6.16	3.08	6	0.85	0.09	0.81	0.00	0.00	19.1
1I	275	-4064	4935	-61	-33	134	6244	6.16	3.08	6.16	3.08	6	0.85	0.09	0.81	0.00	0.00	19.1
1J	275	-4064	4935	-61	-33	134	6244	6.16	3.08	6.16	3.08	6	0.85	0.09	0.81	0.00	0.00	19.1
1K	275	-4064	4935	-61	-33	134	6244	6.16	3.08	6.16	3.08	6	0.85	0.09	0.81	0.00	0.00	19.1
1L	275	-4064	4935	-61	-33	134	6244	6.16	3.08	6.16	3.08	6	0.85	0.09	0.81	0.00	0.00	19.1
1M	275	-4064	4935	-61	-33	134	6244	6.16	3.08	6.16	3.08	6	0.85	0.09	0.81	0.00	0.00	19.1
1N	275	-4064	4935	-61	-33	134	6244	6.16	3.08	6.16	3.08	6	0.85	0.09	0.81	0.00	0.00	19.1
1O	275	-4064	4935	-61	-33	134	6244	6.16	3.08	6.16	3.08	6	0.85	0.09	0.81	0.00	0.00	19.1
1P	275	-4064	4935	-61	-33	134	6244	6.16	3.08	6.16	3.08	6	0.85	0.09	0.81	0.00	0.00	19.1
2	275	-5080	7926	-67	-55	176	10729	6.16	3.08	6.16	3.08	5	0.79	0.14	1.05	4.25	0.05	19.1

apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	306	-4064	4488	-61	-33	152	7683	6.16	3.08	6.16	3.08	5	0.73	0.08	0.66	0.00	0.00	19.1
1B	306	-4064	4488	-61	-33	152	7683	6.16	3.08	6.16	3.08	5	0.73	0.08	0.66	0.00	0.00	19.1
1C	306	-4064	4488	-61	-33	152	7683	6.16	3.08	6.16	3.08	5	0.73	0.08	0.66	0.00	0.00	19.1
1D	306	-4064	4488	-61	-33	152	7683	6.16	3.08	6.16	3.08	5	0.73	0.08	0.66	0.00	0.00	19.1
1E	306	-4064	4488	-61	-33	152	7683	6.16	3.08	6.16	3.08	5	0.73	0.08	0.66	0.00	0.00	19.1
1F	306	-4064	4488	-61	-33	152	7683	6.16	3.08	6.16	3.08	5	0.73	0.08	0.66	0.00	0.00	19.1
1G	306	-4064	4488	-61	-33	152	7683	6.16	3.08	6.16	3.08	5	0.73	0.08	0.66	0.00	0.00	19.1
1H	306	-4064	4488	-61	-33	152	7683	6.16	3.08	6.16	3.08	5	0.73	0.08	0.66	0.00	0.00	19.1
1I	306	-4064	4488	-61	-33	152	7683	6.16	3.08	6.16	3.08	5	0.73	0.08	0.66	0.00	0.00	19.1
1J	306	-4064	4488	-61	-33	152	7683	6.16	3.08	6.16	3.08	5	0.73	0.08	0.66	0.00	0.00	19.1
1K	306	-4064	4488	-61	-33	152	7683	6.16	3.08	6.16	3.08	5	0.73	0.08	0.66	0.00	0.00	19.1
1L	306	-4064	4488	-61	-33	152	7683	6.16	3.08	6.16	3.08	5	0.73	0.08	0.66	0.00	0.00	19.1
1M	306	-4064	4488	-61	-33	152	7683	6.16	3.08	6.16	3.08	5	0.73	0.08	0.66	0.00	0.00	19.1
1N	306	-4064	4488	-61	-33	152	7683	6.16	3.08	6.16	3.08	5	0.73	0.08	0.66	0.00	0.00	19.1
1O	306	-4064	4488	-61	-33	152	7683	6.16	3.08	6.16	3.08	5	0.73	0.08	0.66	0.00	0.00	19.1
1P	306	-4064	4488	-61	-33	152	7683	6.16	3.08	6.16	3.08	5	0.73	0.08	0.66	0.00	0.00	19.1
2	306	-5080	7202	-67	-55	197	13040	6.16	3.08	6.16	3.08	5	0.98	0.13	0.96	0.00	0.00	19.1

apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 28 NI 11216 NF 10523 SEZ. Rp B= 35.0 H= 55.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 4.8125 7.1725 7.7520 19.7370 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq				Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m		cm	
1A	0	-4273	-1254	209	-88	408	7786	6.16	3.08	6.16	3.08	4	0.74	0.03	0.27	0.00	0.00	19.1
1B	0	-4273	-1254	209	-88	408	7786	6.16	3.08	6.16	3.08	4	0.74	0.03	0.27	0.00	0.00	19.1
1C	0	-4273	-1254	209	-88	408	7786	6.16	3.08	6.16	3.08	4	0.74	0.03	0.27	0.00	0.00	19.1
1D	0	-4273	-1254	209	-88	408	7786	6.16	3.08	6.16	3.08	4	0.74	0.03	0.27	0.00	0.00	19.1
1E	0	-4273	-1254	209	-88	408	7786	6.16	3.08	6.16	3.08	4	0.74	0.03	0.27	0.00	0.00	19.1
1F	0	-4273	-1254	209	-88	408	7786	6.16	3.08	6.16	3.08	4	0.74	0.03	0.27	0.00	0.00	19.1
1G	0	-4273	-1254	209	-88	408	7786	6.16	3.08	6.16	3.08	4	0.74	0.03	0.27	0.00	0.00	19.1
1H	0	-4273	-1254	209	-88	408	7786	6.16	3.08	6.16	3.08	4	0.74	0.03	0.27	0.00	0.00	19.1
1I	0	-4273	-1254	209	-88	408	7786	6.16	3.08	6.16	3.08	4	0.74	0.03	0.27	0.00	0.00	19.1
1J	0	-4273	-1254	209	-88	408	7786	6.16	3.08	6.16	3.08	4	0.74	0.03	0.27	0.00	0.00	19.1
1K	0	-4273	-1254	209	-88	408	7786	6.16	3.08	6.16	3.08	4	0.74	0.03	0.27	0.00	0.00	19.1
1L	0	-4273	-1254	209	-88	408	7786	6.16	3.08	6.16	3.08	4	0.74	0.03	0.27	0.00	0.00	19.1
1M	0	-4273	-1254	209	-88	408	7786	6.16	3.08	6.16	3.08	4	0.74	0.03	0.27	0.00	0.00	19.1
1N	0	-4273	-1254	209	-88	408	7786	6.16	3.08	6.16	3.08	4	0.74	0.03	0.27	0.00	0.00	19.1
1O	0	-4273	-1254	209	-88	408	7786	6.16	3.08	6.16	3.08	4	0.74	0.03	0.27	0.00	0.00	19.1
1P	0	-4273	-1254	209	-88	408	7786	6.16	3.08	6.16	3.08	4	0.74	0.03	0.27	0.00	0.00	19.1
2	0	-5408	-2373	317	-110	614	13200	6.16	3.08	6.16	3.08	4	0.98	0.05	0.42	0.00	0.00	19.1

apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	38	-4273	-1880	209	-88	329	7196	6.16	3.08	6.16	3.08	4	0.67	0.04	0.36	0.00	0.00	19.1
1B	38	-4273	-1880	209	-88	329	7196	6.16	3.08	6.16	3.08	4	0.67	0.04	0.36	0.00	0.00	19.1
1C	38	-4273	-1880	209	-88	329	7196	6.16	3.08	6.16	3.08	4	0.67	0.04	0.36	0.00	0.00	19.1
1D	38	-4273	-1880	209	-88	329	7196	6.16	3.08	6.16	3.08	4	0.67	0.04	0.36	0.00	0.00	19.1

apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	226	-4273	-5011	209	-88	-64	712	3.08	6.16	6.16	3.08	4	0.03	0.09	0.88	0.00	0.00	19.1
1B	226	-4273	-5011	209	-88	-64	712	3.08	6.16	6.16	3.08	4	0.03	0.09	0.88	0.00	0.00	19.1
1C	226	-4273	-5011	209	-88	-64	712	3.08	6.16	6.16	3.08	4	0.03	0.09	0.88	0.00	0.00	19.1
1D	226	-4273	-5011	209	-88	-64	712	3.08	6.16	6.16	3.08	4	0.03	0.09	0.88	0.00	0.00	19.1
1E	226	-4273	-5011	209	-88	-64	712	3.08	6.16	6.16	3.08	4	0.03	0.09	0.88	0.00	0.00	19.1
1F	226	-4273	-5011	209	-88	-64	712	3.08	6.16	6.16	3.08	4	0.03	0.09	0.88	0.00	0.00	19.1
1G	226	-4273	-5011	209	-88	-64	712	3.08	6.16	6.16	3.08	4	0.03	0.09	0.88	0.00	0.00	19.1
1H	226	-4273	-5011	209	-88	-64	712	3.08	6.16	6.16	3.08	4	0.03	0.09	0.88	0.00	0.00	19.1
1I	226	-4273	-5011	209	-88	-64	712	3.08	6.16	6.16	3.08	4	0.03	0.09	0.88	0.00	0.00	19.1
1J	226	-4273	-5011	209	-88	-64	712	3.08	6.16	6.16	3.08	4	0.03	0.09	0.88	0.00	0.00	19.1
1K	226	-4273	-5011	209	-88	-64	712	3.08	6.16	6.16	3.08	4	0.03	0.09	0.88	0.00	0.00	19.1
1L	226	-4273	-5011	209	-88	-64	712	3.08	6.16	6.16	3.08	4	0.03	0.09	0.88	0.00	0.00	19.1
1M	226	-4273	-5011	209	-88	-64	712	3.08	6.16	6.16	3.08	4	0.03	0.09	0.88	0.00	0.00	19.1
1N	226	-4273	-5011	209	-88	-64	712	3.08	6.16	6.16	3.08	4	0.03	0.09	0.88	0.00	0.00	19.1
1O	226	-4273	-5011	209	-88	-64	712	3.08	6.16	6.16	3.08	4	0.03	0.09	0.88	0.00	0.00	19.1
1P	226	-4273	-5011	209	-88	-64	712	3.08	6.16	6.16	3.08	4	0.03	0.09	0.88	0.00	0.00	19.1
2	226	-5408	-8515	317	-110	-101	905	3.08	6.16	6.16	3.08	6	0.04	0.15	1.42	4.57	0.10	19.1
apost= -- aant= 3.08 ainf= 3.08 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	263	-4273	-5637	209	-88	-142	-1292	3.08	6.16	3.08	6.16	6	0.07	0.10	1.03	3.02	0.08	19.1
1B	263	-4273	-5637	209	-88	-142	-1292	3.08	6.16	3.08	6.16	6	0.07	0.10	1.03	3.02	0.08	19.1
1C	263	-4273	-5637	209	-88	-142	-1292	3.08	6.16	3.08	6.16	6	0.07	0.10	1.03	3.02	0.08	19.1
1D	263	-4273	-5637	209	-88	-142	-1292	3.08	6.16	3.08	6.16	6	0.07	0.10	1.03	3.02	0.08	19.1
1E	263	-4273	-5637	209	-88	-142	-1292	3.08	6.16	3.08	6.16	6	0.07	0.10	1.03	3.02	0.08	19.1
1F	263	-4273	-5637	209	-88	-142	-1292	3.08	6.16	3.08	6.16	6	0.07	0.10	1.03	3.02	0.08	19.1
1G	263	-4273	-5637	209	-88	-142	-1292	3.08	6.16	3.08	6.16	6	0.07	0.10	1.03	3.02	0.08	19.1
1H	263	-4273	-5637															

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Travi rinforzate SLU - SLV

1M	376	-4273	-7515	209	-88	-378	-8717	3.08	6.16	3.08	6.16	4	0.84	0.14	1.35	4.03	0.08	11.2
1N	376	-4273	-7515	209	-88	-378	-8717	3.08	6.16	3.08	6.16	4	0.84	0.14	1.35	4.03	0.08	11.2
10	376	-4273	-7515	209	-88	-378	-8717	3.08	6.16	3.08	6.16	4	0.84	0.14	1.35	4.03	0.08	11.2
1P	376	-4273	-7515	209	-88	-378	-8717	3.08	6.16	3.08	6.16	4	0.84	0.14	1.35	4.03	0.08	11.2
2	376	-5408	-12610	317	-110	-578	-15000	3.08	6.16	4.62	7.70	4	0.91	0.22	2.28	6.77	0.10	11.2

apost= -- aant= 3.08 ainf= 1.54 asup= 4.62 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 29 NI 11147 NF 11219 SEZ. Rp B= 35.0 H= 55.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 4.8125 5.5300 6.4464 16.7889 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m							Fx, M	Bielle	V, Mx			
								cmq								cmq/m	cm	
1A	0	-2606	8828	39	-15	123	-11576	6.16	3.08	4.62	6.16	5	0.90	0.15	1.43	4.74	0.01	11.2
1B	0	-2606	8828	39	-15	123	-11576	6.16	3.08	4.62	6.16	5	0.90	0.15	1.43	4.74	0.01	11.2
1C	0	-2606	8828	39	-15	123	-11576	6.16	3.08	4.62	6.16	5	0.90	0.15	1.43	4.74	0.01	11.2
1D	0	-2606	8828	39	-15	123	-11576	6.16	3.08	4.62	6.16	5	0.90	0.15	1.43	4.74	0.01	11.2
1E	0	-2606	8828	39	-15	123	-11576	6.16	3.08	4.62	6.16	5	0.90	0.15	1.43	4.74	0.01	11.2
1F	0	-2606	8828	39	-15	123	-11576	6.16	3.08	4.62	6.16	5	0.90	0.15	1.43	4.74	0.01	11.2
1G	0	-2606	8828	39	-15	123	-11576	6.16	3.08	4.62	6.16	5	0.90	0.15	1.43	4.74	0.01	11.2
1H	0	-2606	8828	39	-15	123	-11576	6.16	3.08	4.62	6.16	5	0.90	0.15	1.43	4.74	0.01	11.2
1I	0	-2606	8828	39	-15	123	-11576	6.16	3.08	4.62	6.16	5	0.90	0.15	1.43	4.74	0.01	11.2
1J	0	-2606	8828	39	-15	123	-11576	6.16	3.08	4.62	6.16	5	0.90	0.15	1.43	4.74	0.01	11.2
1K	0	-2606	8828	39	-15	123	-11576	6.16	3.08	4.62	6.16	5	0.90	0.15	1.43	4.74	0.01	11.2
1L	0	-2606	8828	39	-15	123	-11576	6.16	3.08	4.62	6.16	5	0.90	0.15	1.43	4.74	0.01	11.2
1M	0	-2606	8828	39	-15	123	-11576	6.16	3.08	4.62	6.16	5	0.90	0.15	1.43	4.74	0.01	11.2
1N	0	-2606	8828	39	-15	123	-11576	6.16	3.08	4.62	6.16	5	0.90	0.15	1.43	4.74	0.01	11.2
10	0	-2606	8828	39	-15	123	-11576	6.16	3.08	4.62	6.16	5	0.90	0.15	1.43	4.74	0.01	11.2
1P	0	-2606	8828	39	-15	123	-11576	6.16	3.08	4.62	6.16	5	0.90	0.15	1.43	4.74	0.01	11.2
2	0	-2258	14280	44	-13	159	-17938	6.16	3.08	4.62	9.24	4	0.97	0.25	2.28	7.66	0.01	11.2

apost= 3.08 aant= -- ainf= 1.54 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	31	-2606	8394	39	-15	111	-10269	6.16	3.08	3.08	6.16	5	0.80	0.15	1.36	4.50	0.01	11.2
1B	31	-2606	8394	39	-15	111	-10269	6.16	3.08	3.08	6.16	5	0.80	0.15	1.36	4.50	0.01	11.2
1C	31	-2606	8394	39	-15	111	-10269	6.16	3.08	3.08	6.16	5	0.80	0.15	1.36	4.50	0.01	11.2
1D	31	-2606	8394	39	-15	111	-10269	6.16	3.08	3.08	6.16	5	0.80	0.15	1.36	4.50	0.01	11.2
1E	31	-2606	8394	39	-15	111	-10269	6.16	3.08	3.08	6.16	5	0.80	0.15	1.36	4.50	0.01	11.2
1F	31	-2606	8394	39	-15	111	-10269	6.16	3.08	3.08	6.16	5	0.80	0.15	1.36	4.50	0.01	11.2
1G	31	-2606	8394	39	-15	111	-10269	6.16	3.08	3.08	6.16	5	0.80	0.15	1.36	4.50	0.01	11.2
1H	31	-2606	8394	39	-15	111	-10269	6.16	3.08	3.08	6.16	5	0.80	0.15	1.36	4.50	0.01	11.2
1I	31	-2606	8394	39	-15	111	-10269	6.16	3.08	3.08	6.16	5	0.80	0.15	1.36	4.50	0.01	11.2
1J	31	-2606	8394	39	-15	111	-10269	6.16	3.08	3.08	6.16	5	0.80	0.15	1.36	4.50	0.01	11.2
1K	31	-2606	8394	39	-15	111	-10269	6.16	3.08	3.08	6.16	5	0.80	0.15	1.36	4.50	0.01	11.2
1L	31	-2606	8394	39	-15	111	-10269	6.16	3.08	3.08	6.16	5	0.80	0.15	1.36	4.50	0.01	11.2
1M	31	-2606	8394	39	-15	111	-10269	6.16	3.08	3.08	6.16	5	0.80	0.15	1.36	4.50	0.01	11.2
1N	31	-2606	8394	39	-15	111	-10269	6.16	3.08	3.08	6.16	5	0.80	0.15	1.36	4.50	0.01	11.2
10	31	-2606	8394	39	-15	111	-10269	6.16	3.08	3.08	6.16	5	0.80	0.15	1.36	4.50	0.01	11.2
1P	31	-2606	8394	39	-15	111	-10269	6.16	3.08	3.08	6.16	5	0.80	0.15	1.36	4.50	0.01	11.2
2	31	-2258	13574	44	-13	146	-15824	6.16	3.08	4.62	9.24	4	0.85	0.23	2.17	7.28	0.01	11.2

apost= 3.08 aant= -- ainf= 1.54 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	61	-2606	7960	39	-15	99	-7770	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.78	0.14	1.29	4.27	0.01	11.2
1B	61	-2606	7960	39	-15	99	-7770	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.78	0.14	1.29	4.27	0.01	11.2
1C	61	-2606	7960	39	-15	99	-7770	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.78	0.14	1.29	4.27	0.01	11.2
1D	61	-2606	7960	39	-15	99	-7770	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.78	0.14	1.29	4.27	0.01	11.2
1E	61	-2606	7960	39	-15	99	-7770	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.78	0.14	1.29	4.27	0.01	11.2
1F	61	-2606	7960	39	-15	99	-7770	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.78	0.14	1.29	4.27	0.01	11.2
1G	61	-2606	7960	39	-15	99	-7770	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.78	0.14	1.29	4.27	0.01	11.2
1H	61	-2606	7960	39	-15	99	-7770	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.78	0.14	1.29	4.27	0.01	11.2
1I	61	-2606	7960	39	-15	99	-7770	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.78	0.14	1.29	4.27	0.01	11.2
1J	61	-2606	7960	39	-15	99	-7770	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.78	0.14	1.29	4.27	0.01	11.2
1K	61	-2606	7960	39	-15	99	-7770	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.78	0.14	1.29	4.27	0.01	11.2
1L	61	-2606	7960	39	-15	99	-7770	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.78	0.14	1.29	4.27	0.01	11.2
1M	61	-2606	7960	39	-15	99	-7770	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.78	0.14	1.29	4.27	0.01	11.2
1N	61	-2606	7960	39	-15	99	-7770	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.78	0.14	1.29	4.27	0.01	11.2
10	61	-2606	7960	39	-15	99	-7770	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.78	0.14	1.29	4.27	0.01	11.2
1P	61	-2606	7960	39	-15	99	-7770	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.78	0.14	1.29	4.27	0.01	11.2
2	61	-2258	12869	44	-13	132	-11784	6.16	3.08	3.08	6.16	4	0.93	0.22	2.06	6.90	0.01	11.2

apost= 3.08 aant= -- ainf= -- asup= 3.08 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	92	-2606	7526	39	-15	87	-5404	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.78	0.13	1.22	4.04	0.01	19.1
1B	92	-2606	7526	39	-15	87	-5404	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.78	0.13	1.22	4.04	0.01	19.1
1C	92	-2606	7526	39	-15	87	-5404	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.78	0.13	1.22	4.04	0.01	19.1
1D	92	-2606	7526	39	-15	87	-5404	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.78	0.13	1.22	4.04	0.01	19.1
1E	92	-2606	7526	39	-15	87	-5404	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.78	0.13	1.22	4.04	0.01	19.1
1F	92	-2606	7526	39	-15	87	-5404	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.78	0.13	1.22	4.04	0.01	19.1
1G	92	-2606	7526	39	-15	87	-5404	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.78	0.13	1.22	4.04	0.01	19.1
1H	92	-2606	7526	39	-15	87	-5404	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.78	0.13	1.22	4.04	0.01	19.1
1I	92	-2606	7526	39	-15	87	-5404	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.78	0.13	1.22	4.04	0.01	19.1
1J	92	-2606	7526	39	-15	87	-5404	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.78	0.13	1.22	4.04	0.01	19.1
1K	92	-2606	7526	39	-15	87	-5404	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.78	0.13	1.22	4.04	0.01	19.1
1L	92	-2606	7526	39	-15	87	-5404	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.78	0.13	1.22	4.04	0.01	19.1
1M	92	-2606	7526	39	-15	87	-5404	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.78	0.13	1.22	4.04	0.01	19.1

1N	92	-2606	7526	39	-15	87	-5404	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.78	0.13	1.22	4.04	0.01	19.1
1O	92	-2606	7526	39	-15	87	-5404	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.78	0.13	1.22	4.04	0.01	19.1
1P	92	-2606	7526	39	-15	87	-5404	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.78	0.13	1.22	4.04	0.01	19.1
2	92	-2258	12163	44	-13	119	-7960	6.16	3.08	3.08	6.16	4	0.81	0.21	1.95	6.53	0.01	15.4
apost= 3.08 aant= -- ainf= -- asup= 3.08 staffe= 2 d 8 / 15.4 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	122	-2606	7092	39	-15	75	-3170	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.41	0.12	1.15	3.80	0.01	19.1
1B	122	-2606	7092	39	-15	75	-3170	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.41	0.12	1.15	3.80	0.01	19.1
1C	122	-2606	7092	39	-15	75	-3170	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.41	0.12	1.15	3.80	0.01	19.1
1D	122	-2606	7092	39	-15	75	-3170	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.41	0.12	1.15	3.80	0.01	19.1
1E	122	-2606	7092	39	-15	75	-3170	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.41	0.12	1.15	3.80	0.01	19.1
1F	122	-2606	7092	39	-15	75	-3170	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.41	0.12	1.15	3.80	0.01	19.1
1G	122	-2606	7092	39	-15	75	-3170	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.41	0.12	1.15	3.80	0.01	19.1
1H	122	-2606	7092	39	-15	75	-3170	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.41	0.12	1.15	3.80	0.01	19.1
1I	122	-2606	7092	39	-15	75	-3170	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.41	0.12	1.15	3.80	0.01	19.1
1J	122	-2606	7092	39	-15	75	-3170	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.41	0.12	1.15	3.80	0.01	19.1
1K	122	-2606	7092	39	-15	75	-3170	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.41	0.12	1.15	3.80	0.01	19.1
1L	122	-2606	7092	39	-15	75	-3170	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.41	0.12	1.15	3.80	0.01	19.1
1M	122	-2606	7092	39	-15	75	-3170	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.41	0.12	1.15	3.80	0.01	19.1
1N	122	-2606	7092	39	-15	75	-3170	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.41	0.12	1.15	3.80	0.01	19.1
1O	122	-2606	7092	39	-15	75	-3170	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.41	0.12	1.15	3.80	0.01	19.1
1P	122	-2606	7092	39	-15	75	-3170	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.41	0.12	1.15	3.80	0.01	19.1
2	122	-2258	11457	44	-13	106	-4351	6.16	3.08	3.08	6.16	5	0.62	0.20	1.83	6.15	0.01	16.3
apost= 3.08 aant= -- ainf= -- asup= 3.08 staffe= 2 d 8 / 16.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	153	-2606	6658	39	-15	63	-1070	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.08	0.12	1.08	3.57	0.01	19.1
1B	153	-2606	6658	39	-15	63	-1070	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.08	0.12	1.08	3.57	0.01	19.1
1C	153	-2606	6658	39	-15	63	-1070	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.08	0.12	1.08	3.57	0.01	19.1
1D	153	-2606	6658	39	-15	63	-1070	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.08	0.12	1.08	3.57	0.01	19.1
1E	153	-2606	6658	39	-15	63	-1070	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.08	0.12	1.08	3.57	0.01	19.1
1F	153	-2606	6658	39	-15	63	-1070	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.08	0.12	1.08	3.57	0.01	19.1
1G	153	-2606	6658	39	-15	63	-1070	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.08	0.12	1.08	3.57	0.01	19.1
1H	153	-2606	6658	39	-15	63	-1070	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.08	0.12	1.08	3.57	0.01	19.1
1I	153	-2606	6658	39	-15	63	-1070	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.08	0.12	1.08	3.57	0.01	19.1
1J	153	-2606	6658	39	-15	63	-1070	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.08	0.12	1.08	3.57	0.01	19.1
1K	153	-2606	6658	39	-15	63	-1070	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.08	0.12	1.08	3.57	0.01	19.1
1L	153	-2606	6658	39	-15	63	-1070	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.08	0.12	1.08	3.57	0.01	19.1
1M	153	-2606	6658	39	-15	63	-1070	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.08	0.12	1.08	3.57	0.01	19.1
1N	153	-2606	6658	39	-15	63	-1070	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.08	0.12	1.08	3.57	0.01	19.1
1O	153	-2606	6658	39	-15	63	-1070	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.08	0.12	1.08	3.57	0.01	19.1
1P	153	-2606	6658	39	-15	63	-1070	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.08	0.12	1.08	3.57	0.01	19.1
2	153	-2258	10751	44	-13	92	-958	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.07	0.19	1.72	5.77	0.01	17.4
apost= 3.08 aant= -- ainf= -- asup= 3.08 staffe= 2 d 8 / 17.4 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	183	-2606	6223	39	-15	51	899	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.05	0.11	1.01	3.34	0.01	19.1
1B	183	-2606	6223	39	-15	51	899	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.05	0.11	1.01	3.34	0.01	19.1
1C	183	-2606	6223	39	-15	51	899	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.05	0.11	1.01	3.34	0.01	19.1
1D	183	-2606	6223	39	-15	51	899	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.05	0.11	1.01	3.34	0.01	19.1
1E	183	-2606	6223	39	-15	51	899	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.05	0.11	1.01	3.34	0.01	19.1
1F	183	-2606	6223	39	-15	51	899	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.05	0.11	1.01	3.34	0.01	19.1
1G	183	-2606	6223	39	-15	51	899	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.05	0.11	1.01	3.34	0.01	19.1
1H	183	-2606	6223	39	-15	51	899	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.05	0.11	1.01	3.34	0.01	19.1
1I	183	-2606	6223	39	-15	51	899	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.05	0.11	1.01	3.34	0.01	19.1
1J	183	-2606	6223	39	-15	51	899	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.05	0.11	1.01	3.34	0.01	19.1
1K	183	-2606	6223	39	-15	51	899	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.05	0.11	1.01	3.34	0.01	19.1
1L	183	-2606	6223	39	-15	51	899	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.05	0.11	1.01	3.34	0.01	19.1
1M	183	-2606	6223	39	-15	51	899	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.05	0.11	1.01	3.34	0.01	19.1
1N	183	-2606	6223	39	-15	51	899	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.05	0.11	1.01	3.34	0.01	19.1
1O	183	-2606	6223	39	-15	51	899	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.05	0.11	1.01	3.34	0.01	19.1
1P	183	-2606	6223	39	-15	51	899	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.05	0.11	1.01	3.34	0.01	19.1
2	183	-2258	10046	44	-13	79	2219	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.27	0.17	1.61	5.39	0.01	18.6
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- staffe= 2 d 8 / 18.6 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	214	-2606	5789	39	-15	39	2734	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.34	0.10	0.94	0.00	0.00	19.1
1B	214	-2606	5789	39	-15	39	2734	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.34	0.10	0.94	0.00	0.00	19.1
1C	214	-2606	5789	39	-15	39	2734	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.34	0.10	0.94	0.00	0.00	19.1
1D	214	-2606	5789	39	-15	39	2734	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.34	0.10	0.94	0.00	0.00	19.1
1E	214	-2606	5789	39	-15	39	2734	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.34	0.10	0.94	0.00	0.00	19.1
1F	214	-2606	5789	39	-15	39	2734	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.34	0.10	0.94	0.00	0.00	19.1
1G	214	-2606	5789	39	-15	39	2734	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.34	0.10	0.94	0.00	0.00	19.1
1H	214	-2606	5789	39	-15	39	2734	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.34	0.10	0.94	0.00	0.00	19.1
1I	214	-2606	5789	39	-15	39	2734	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.34	0.10	0.94	0.00	0.00	19.1
1J	214	-2606	5789	39	-15	39	2734	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.34	0.10	0.94	0.00	0.00	19.1
1K	214	-2606	5789	39	-15	39	2734	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.34	0.10	0.94	0.00	0.00	19.1
1L	214	-2606	5789	39	-15	39	2734	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.34	0.10	0.94	0.00	0.00	19.1
1M	214	-2606	5789	39	-15	39	2734	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.34	0.10	0.94	0.00	0.00	19.1
1N	214	-2606	5789	39	-15	39	2734	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.34	0.10	0.94	0.00	0.00	19.1
1O	214	-2606	5789	39	-15	39	2734	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.34	0.10	0.94	0.00	0.00	19.1
1P	214	-2606	5789	39	-15	39	2734	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.34	0.10	0.94	0.00	0.00	19.1
2	214	-2258	9340	44	-13	66	5180	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.75	0.16	1.50	5.01	0.01	19.1
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	244	-2606	5355	39	-15	27	4437	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.62	0.09	0.87	0.00	0.00	19.1
1B	244	-2606	5355	39	-15	27	4437	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.62	0.09	0.87	0.00	0.00	19.1
1C	244</																	

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Travi rinforzate SLU - SLV

1H	244	-2606	5355	39	-15	27	4437	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.62	0.09	0.87	0.00	0.00	19.1
1I	244	-2606	5355	39	-15	27	4437	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.62	0.09	0.87	0.00	0.00	19.1
1J	244	-2606	5355	39	-15	27	4437	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.62	0.09	0.87	0.00	0.00	19.1
1K	244	-2606	5355	39	-15	27	4437	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.62	0.09	0.87	0.00	0.00	19.1
1L	244	-2606	5355	39	-15	27	4437	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.62	0.09	0.87	0.00	0.00	19.1
1M	244	-2606	5355	39	-15	27	4437	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.62	0.09	0.87	0.00	0.00	19.1
1N	244	-2606	5355	39	-15	27	4437	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.62	0.09	0.87	0.00	0.00	19.1
1O	244	-2606	5355	39	-15	27	4437	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.62	0.09	0.87	0.00	0.00	19.1
1P	244	-2606	5355	39	-15	27	4437	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.62	0.09	0.87	0.00	0.00	19.1
2	244	-2258	8634	44	-13	52	7926	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.81	0.15	1.26	4.63	0.01	19.1

apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	275	-2606	4921	39	-15	15	6007	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.09	0.80	0.00	0.00	19.1
1B	275	-2606	4921	39	-15	15	6007	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.09	0.80	0.00	0.00	19.1
1C	275	-2606	4921	39	-15	15	6007	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.09	0.80	0.00	0.00	19.1
1D	275	-2606	4921	39	-15	15	6007	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.09	0.80	0.00	0.00	19.1
1E	275	-2606	4921	39	-15	15	6007	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.09	0.80	0.00	0.00	19.1
1F	275	-2606	4921	39	-15	15	6007	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.09	0.80	0.00	0.00	19.1
1G	275	-2606	4921	39	-15	15	6007	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.09	0.80	0.00	0.00	19.1
1H	275	-2606	4921	39	-15	15	6007	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.09	0.80	0.00	0.00	19.1
1I	275	-2606	4921	39	-15	15	6007	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.09	0.80	0.00	0.00	19.1
1J	275	-2606	4921	39	-15	15	6007	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.09	0.80	0.00	0.00	19.1
1K	275	-2606	4921	39	-15	15	6007	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.09	0.80	0.00	0.00	19.1
1L	275	-2606	4921	39	-15	15	6007	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.09	0.80	0.00	0.00	19.1
1M	275	-2606	4921	39	-15	15	6007	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.09	0.80	0.00	0.00	19.1
1N	275	-2606	4921	39	-15	15	6007	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.09	0.80	0.00	0.00	19.1
1O	275	-2606	4921	39	-15	15	6007	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.09	0.80	0.00	0.00	19.1
1P	275	-2606	4921	39	-15	15	6007	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.09	0.80	0.00	0.00	19.1
2	275	-2258	7929	44	-13	39	10456	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.82	0.14	1.06	4.25	0.01	19.1

apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	306	-2606	4487	39	-15	3	7445	3.08	3.08	6.16	3.08	2	0.75	0.08	0.66	0.00	0.00	19.1
1B	306	-2606	4487	39	-15	3	7445	3.08	3.08	6.16	3.08	2	0.75	0.08	0.66	0.00	0.00	19.1
1C	306	-2606	4487	39	-15	3	7445	3.08	3.08	6.16	3.08	2	0.75	0.08	0.66	0.00	0.00	19.1
1D	306	-2606	4487	39	-15	3	7445	3.08	3.08	6.16	3.08	2	0.75	0.08	0.66	0.00	0.00	19.1
1E	306	-2606	4487	39	-15	3	7445	3.08	3.08	6.16	3.08	2	0.75	0.08	0.66	0.00	0.00	19.1
1F	306	-2606	4487	39	-15	3	7445	3.08	3.08	6.16	3.08	2	0.75	0.08	0.66	0.00	0.00	19.1
1G	306	-2606	4487	39	-15	3	7445	3.08	3.08	6.16	3.08	2	0.75	0.08	0.66	0.00	0.00	19.1
1H	306	-2606	4487	39	-15	3	7445	3.08	3.08	6.16	3.08	2	0.75	0.08	0.66	0.00	0.00	19.1
1I	306	-2606	4487	39	-15	3	7445	3.08	3.08	6.16	3.08	2	0.75	0.08	0.66	0.00	0.00	19.1
1J	306	-2606	4487	39	-15	3	7445	3.08	3.08	6.16	3.08	2	0.75	0.08	0.66	0.00	0.00	19.1
1K	306	-2606	4487	39	-15	3	7445	3.08	3.08	6.16	3.08	2	0.75	0.08	0.66	0.00	0.00	19.1
1L	306	-2606	4487	39	-15	3	7445	3.08	3.08	6.16	3.08	2	0.75	0.08	0.66	0.00	0.00	19.1
1M	306	-2606	4487	39	-15	3	7445	3.08	3.08	6.16	3.08	2	0.75	0.08	0.66	0.00	0.00	19.1
1N	306	-2606	4487	39	-15	3	7445	3.08	3.08	6.16	3.08	2	0.75	0.08	0.66	0.00	0.00	19.1
1O	306	-2606	4487	39	-15	3	7445	3.08	3.08	6.16	3.08	2	0.75	0.08	0.66	0.00	0.00	19.1
1P	306	-2606	4487	39	-15	3	7445	3.08	3.08	6.16	3.08	2	0.75	0.08	0.66	0.00	0.00	19.1
2	306	-2258	7223	44	-13	26	12770	6.16	3.08	7.70	3.08	2	0.81	0.13	0.90	0.00	0.00	19.1

apost= 3.08 aant= -- ainf= 4.62 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 30 NI 11219 NF 10524 SEZ. Rp B= 35.0 H= 55.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 4.8125 6.6500 7.7520 19.2145 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m			cmq				Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-2722	-1069	450	-73	830	7423	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.74	0.03	0.23	0.00	0.00	19.1
1B	0	-2722	-1069	450	-73	830	7423	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.74	0.03	0.23	0.00	0.00	19.1
1C	0	-2722	-1069	450	-73	830	7423	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.74	0.03	0.23	0.00	0.00	19.1
1D	0	-2722	-1069	450	-73	830	7423	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.74	0.03	0.23	0.00	0.00	19.1
1E	0	-2722	-1069	450	-73	830	7423	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.74	0.03	0.23	0.00	0.00	19.1
1F	0	-2722	-1069	450	-73	830	7423	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.74	0.03	0.23	0.00	0.00	19.1
1G	0	-2722	-1069	450	-73	830	7423	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.74	0.03	0.23	0.00	0.00	19.1
1H	0	-2722	-1069	450	-73	830	7423	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.74	0.03	0.23	0.00	0.00	19.1
1I	0	-2722	-1069	450	-73	830	7423	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.74	0.03	0.23	0.00	0.00	19.1
1J	0	-2722	-1069	450	-73	830	7423	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.74	0.03	0.23	0.00	0.00	19.1
1K	0	-2722	-1069	450	-73	830	7423	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.74	0.03	0.23	0.00	0.00	19.1
1L	0	-2722	-1069	450	-73	830	7423	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.74	0.03	0.23	0.00	0.00	19.1
1M	0	-2722	-1069	450	-73	830	7423	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.74	0.03	0.23	0.00	0.00	19.1
1N	0	-2722	-1069	450	-73	830	7423	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.74	0.03	0.23	0.00	0.00	19.1
1O	0	-2722	-1069	450	-73	830	7423	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.74	0.03	0.23	0.00	0.00	19.1
1P	0	-2722	-1069	450	-73	830	7423	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.74	0.03	0.23	0.00	0.00	19.1
2	0	-2361	-2201	647	-128	1202	12750	6.16	3.08	7.70	3.08	2	0.81	0.05	0.41	0.00	0.00	19.1

apost= 3.08 aant= -- ainf= 4.62 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	38	-2722	-1676	450	-73	661	6906	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.68	0.04	0.32	0.00	0.00	19.1
1B	38	-2722	-1676	450	-73	661	6906	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.68	0.04	0.32	0.00	0.00	19.1
1C	38	-2722	-1676	450	-73	661	6906	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.68	0.04	0.32	0.00	0.00	19.1
1D	38	-2722	-1676	450	-73	661	6906	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.68	0.04	0.32	0.00	0.00	19.1
1E	38	-2722	-1676	450	-73	661	6906	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.68	0.04	0.32	0.00	0.00	19.1
1F	38	-2722	-1676	450	-73	661	6906	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.68	0.04	0.32	0.00	0.00	19.1
1G	38	-2722	-1676	450	-73	661	6906	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.68	0.04	0.32	0.00	0.00	19.1
1H	38	-2722	-1676	450	-73	661	6906	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.68	0.04	0.32	0.00	0.00	19.1

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Travi rinforzate SLU - SLV

2 376 -2361 -12190 647 -128 -1233 -14320 3.08 6.16 4.62 7.70 2 0.92 0.22 2.08 6.54 0.11 11.2

apost= -- aant= 3.08 ainf= 1.54 asup= 4.62 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 31 NI 11148 NF 11222 SEZ. Rp B= 35.0 H= 55.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 4.8125 5.5300 6.4464 16.7889 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza			aswta	aswto	PASSO
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m		cm	
1A	0	494	8604	80	-131	211	-11329	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.94	0.16	1.44	4.62	0.12	11.2	
1B	0	494	8604	80	-131	211	-11329	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.94	0.16	1.44	4.62	0.12	11.2	
1C	0	494	8604	80	-131	211	-11329	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.94	0.16	1.44	4.62	0.12	11.2	
1D	0	494	8604	80	-131	211	-11329	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.94	0.16	1.44	4.62	0.12	11.2	
1E	0	494	8604	80	-131	211	-11329	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.94	0.16	1.44	4.62	0.12	11.2	
1F	0	494	8604	80	-131	211	-11329	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.94	0.16	1.44	4.62	0.12	11.2	
1G	0	494	8604	80	-131	211	-11329	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.94	0.16	1.44	4.62	0.12	11.2	
1H	0	494	8604	80	-131	211	-11329	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.94	0.16	1.44	4.62	0.12	11.2	
1I	0	494	8604	80	-131	211	-11329	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.94	0.16	1.44	4.62	0.12	11.2	
1J	0	494	8604	80	-131	211	-11329	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.94	0.16	1.44	4.62	0.12	11.2	
1K	0	494	8604	80	-131	211	-11329	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.94	0.16	1.44	4.62	0.12	11.2	
1L	0	494	8604	80	-131	211	-11329	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.94	0.16	1.44	4.62	0.12	11.2	
1M	0	494	8604	80	-131	211	-11329	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.94	0.16	1.44	4.62	0.12	11.2	
1N	0	494	8604	80	-131	211	-11329	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.94	0.16	1.44	4.62	0.12	11.2	
1O	0	494	8604	80	-131	211	-11329	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.94	0.16	1.44	4.62	0.12	11.2	
1P	0	494	8604	80	-131	211	-11329	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.94	0.16	1.44	4.62	0.12	11.2	
2	0	1237	13850	88	-215	262	-17423	6.16	3.08	4.62	9.24	2	0.99	0.26	2.33	7.43	0.19	11.2	
apost= 3.08 aant= -- ainf= 1.54 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)																			
1A	31	494	8170	80	-131	186	-10058	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.84	0.15	1.38	4.38	0.12	11.2	
1B	31	494	8170	80	-131	186	-10058	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.84	0.15	1.38	4.38	0.12	11.2	
1C	31	494	8170	80	-131	186	-10058	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.84	0.15	1.38	4.38	0.12	11.2	
1D	31	494	8170	80	-131	186	-10058	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.84	0.15	1.38	4.38	0.12	11.2	
1E	31	494	8170	80	-131	186	-10058	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.84	0.15	1.38	4.38	0.12	11.2	
1F	31	494	8170	80	-131	186	-10058	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.84	0.15	1.38	4.38	0.12	11.2	
1G	31	494	8170	80	-131	186	-10058	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.84	0.15	1.38	4.38	0.12	11.2	
1H	31	494	8170	80	-131	186	-10058	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.84	0.15	1.38	4.38	0.12	11.2	
1I	31	494	8170	80	-131	186	-10058	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.84	0.15	1.38	4.38	0.12	11.2	
1J	31	494	8170	80	-131	186	-10058	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.84	0.15	1.38	4.38	0.12	11.2	
1K	31	494	8170	80	-131	186	-10058	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.84	0.15	1.38	4.38	0.12	11.2	
1L	31	494	8170	80	-131	186	-10058	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.84	0.15	1.38	4.38	0.12	11.2	
1M	31	494	8170	80	-131	186	-10058	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.84	0.15	1.38	4.38	0.12	11.2	
1N	31	494	8170	80	-131	186	-10058	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.84	0.15	1.38	4.38	0.12	11.2	
1O	31	494	8170	80	-131	186	-10058	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.84	0.15	1.38	4.38	0.12	11.2	
1P	31	494	8170	80	-131	186	-10058	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.84	0.15	1.38	4.38	0.12	11.2	
2	31	1237	13144	88	-215	235	-15376	6.16	3.08	4.62	9.24	2	0.87	0.25	2.22	7.05	0.19	11.2	
apost= 3.08 aant= -- ainf= 1.54 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)																			
1A	61	494	7736	80	-131	162	-7629	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.85	0.15	1.31	4.15	0.12	11.2	
1B	61	494	7736	80	-131	162	-7629	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.85	0.15	1.31	4.15	0.12	11.2	
1C	61	494	7736	80	-131	162	-7629	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.85	0.15	1.31	4.15	0.12	11.2	
1D	61	494	7736	80	-131	162	-7629	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.85	0.15	1.31	4.15	0.12	11.2	
1E	61	494	7736	80	-131	162	-7629	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.85	0.15	1.31	4.15	0.12	11.2	
1F	61	494	7736	80	-131	162	-7629	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.85	0.15	1.31	4.15	0.12	11.2	
1G	61	494	7736	80	-131	162	-7629	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.85	0.15	1.31	4.15	0.12	11.2	
1H	61	494	7736	80	-131	162	-7629	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.85	0.15	1.31	4.15	0.12	11.2	
1I	61	494	7736	80	-131	162	-7629	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.85	0.15	1.31	4.15	0.12	11.2	
1J	61	494	7736	80	-131	162	-7629	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.85	0.15	1.31	4.15	0.12	11.2	
1K	61	494	7736	80	-131	162	-7629	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.85	0.15	1.31	4.15	0.12	11.2	
1L	61	494	7736	80	-131	162	-7629	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.85	0.15	1.31	4.15	0.12	11.2	
1M	61	494	7736	80	-131	162	-7629	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.85	0.15	1.31	4.15	0.12	11.2	
1N	61	494	7736	80	-131	162	-7629	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.85	0.15	1.31	4.15	0.12	11.2	
1O	61	494	7736	80	-131	162	-7629	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.85	0.15	1.31	4.15	0.12	11.2	
1P	61	494	7736	80	-131	162	-7629	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.85	0.15	1.31	4.15	0.12	11.2	
2	61	1237	12438	88	-215	208	-11468	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.97	0.24	2.12	6.67	0.19	11.2	
apost= 3.08 aant= -- ainf= -- asup= 3.08 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)																			
1A	92	494	7301	80	-131	137	-5333	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.89	0.14	1.25	3.92	0.12	19.1	
1B	92	494	7301	80	-131	137	-5333	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.89	0.14	1.25	3.92	0.12	19.1	
1C	92	494	7301	80	-131	137	-5333	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.89	0.14	1.25	3.92	0.12	19.1	
1D	92	494	7301	80	-131	137	-5333	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.89	0.14	1.25	3.92	0.12	19.1	
1E	92	494	7301	80	-131	137	-5333	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.89	0.14	1.25	3.92	0.12	19.1	
1F	92	494	7301	80	-131	137	-5333	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.89	0.14	1.25	3.92	0.12	19.1	
1G	92	494	7301	80	-131	137	-5333	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.89	0.14	1.25	3.92	0.12	19.1	
1H	92	494	7301	80	-131	137	-5333	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.89	0.14	1.25	3.92	0.12	19.1	
1I	92	494	7301	80	-131	137	-5333	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.89	0.14	1.25	3.92	0.12	19.1	
1J	92	494	7301	80	-131	137	-5333	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.89	0.14	1.25	3.92	0.12	19.1	
1K	92	494	7301	80	-131	137	-5333	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.89	0.14	1.25	3.92	0.12	19.1	
1L	92	494	7301	80	-131	137	-5333	6.16	3.08	3.08	6.16								

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Travi rinforzate SLU - SLV

1L	244	494	5130	80	-131	14	4159	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.70	0.10	0.92	0.00	0.00	19.1
1M	244	494	5130	80	-131	14	4159	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.70	0.10	0.92	0.00	0.00	19.1
1N	244	494	5130	80	-131	14	4159	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.70	0.10	0.92	0.00	0.00	19.1
1O	244	494	5130	80	-131	14	4159	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.70	0.10	0.92	0.00	0.00	19.1
1P	244	494	5130	80	-131	14	4159	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.70	0.10	0.92	0.00	0.00	19.1
2	244	1237	8202	88	-215	47	7450	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.85	0.16	1.48	4.40	0.19	19.1

apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	275	494	4696	80	-131	-10	5660	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.94	0.09	0.85	0.00	0.00	19.1
1B	275	494	4696	80	-131	-10	5660	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.94	0.09	0.85	0.00	0.00	19.1
1C	275	494	4696	80	-131	-10	5660	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.94	0.09	0.85	0.00	0.00	19.1
1D	275	494	4696	80	-131	-10	5660	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.94	0.09	0.85	0.00	0.00	19.1
1E	275	494	4696	80	-131	-10	5660	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.94	0.09	0.85	0.00	0.00	19.1
1F	275	494	4696	80	-131	-10	5660	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.94	0.09	0.85	0.00	0.00	19.1
1G	275	494	4696	80	-131	-10	5660	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.94	0.09	0.85	0.00	0.00	19.1
1H	275	494	4696	80	-131	-10	5660	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.94	0.09	0.85	0.00	0.00	19.1
1I	275	494	4696	80	-131	-10	5660	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.94	0.09	0.85	0.00	0.00	19.1
1J	275	494	4696	80	-131	-10	5660	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.94	0.09	0.85	0.00	0.00	19.1
1K	275	494	4696	80	-131	-10	5660	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.94	0.09	0.85	0.00	0.00	19.1
1L	275	494	4696	80	-131	-10	5660	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.94	0.09	0.85	0.00	0.00	19.1
1M	275	494	4696	80	-131	-10	5660	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.94	0.09	0.85	0.00	0.00	19.1
1N	275	494	4696	80	-131	-10	5660	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.94	0.09	0.85	0.00	0.00	19.1
1O	275	494	4696	80	-131	-10	5660	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.94	0.09	0.85	0.00	0.00	19.1
1P	275	494	4696	80	-131	-10	5660	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.94	0.09	0.85	0.00	0.00	19.1
2	275	1237	7496	88	-215	20	9848	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.84	0.15	1.27	4.02	0.19	19.1

apost= 3.08 aant= 3.08 ainf= 3.08 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	306	494	4262	80	-131	-35	7028	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.78	0.09	0.79	0.00	0.00	19.1
1B	306	494	4262	80	-131	-35	7028	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.78	0.09	0.79	0.00	0.00	19.1
1C	306	494	4262	80	-131	-35	7028	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.78	0.09	0.79	0.00	0.00	19.1
1D	306	494	4262	80	-131	-35	7028	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.78	0.09	0.79	0.00	0.00	19.1
1E	306	494	4262	80	-131	-35	7028	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.78	0.09	0.79	0.00	0.00	19.1
1F	306	494	4262	80	-131	-35	7028	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.78	0.09	0.79	0.00	0.00	19.1
1G	306	494	4262	80	-131	-35	7028	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.78	0.09	0.79	0.00	0.00	19.1
1H	306	494	4262	80	-131	-35	7028	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.78	0.09	0.79	0.00	0.00	19.1
1I	306	494	4262	80	-131	-35	7028	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.78	0.09	0.79	0.00	0.00	19.1
1J	306	494	4262	80	-131	-35	7028	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.78	0.09	0.79	0.00	0.00	19.1
1K	306	494	4262	80	-131	-35	7028	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.78	0.09	0.79	0.00	0.00	19.1
1L	306	494	4262	80	-131	-35	7028	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.78	0.09	0.79	0.00	0.00	19.1
1M	306	494	4262	80	-131	-35	7028	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.78	0.09	0.79	0.00	0.00	19.1
1N	306	494	4262	80	-131	-35	7028	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.78	0.09	0.79	0.00	0.00	19.1
1O	306	494	4262	80	-131	-35	7028	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.78	0.09	0.79	0.00	0.00	19.1
1P	306	494	4262	80	-131	-35	7028	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.78	0.09	0.79	0.00	0.00	19.1
2	306	1237	6790	88	-215	-7	12030	3.08	3.08	7.70	3.08	2	0.82	0.14	1.10	3.64	0.19	19.1

apost= -- aant= 3.08 ainf= 4.62 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 32 NI 11222 NF 10525 SEZ. Rp B= 35.0 H= 55.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 4.8125 6.6500 7.7520 19.2145 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx, M	Bielle	V, Mx	cmq/m	cm	
1A	0	536	-546	478	-201	894	7164	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.80	0.03	0.30	0.00	0.00	19.1
1B	0	536	-546	478	-201	894	7164	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.80	0.03	0.30	0.00	0.00	19.1
1C	0	536	-546	478	-201	894	7164	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.80	0.03	0.30	0.00	0.00	19.1
1D	0	536	-546	478	-201	894	7164	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.80	0.03	0.30	0.00	0.00	19.1
1E	0	536	-546	478	-201	894	7164	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.80	0.03	0.30	0.00	0.00	19.1
1F	0	536	-546	478	-201	894	7164	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.80	0.03	0.30	0.00	0.00	19.1
1G	0	536	-546	478	-201	894	7164	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.80	0.03	0.30	0.00	0.00	19.1
1H	0	536	-546	478	-201	894	7164	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.80	0.03	0.30	0.00	0.00	19.1
1I	0	536	-546	478	-201	894	7164	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.80	0.03	0.30	0.00	0.00	19.1
1J	0	536	-546	478	-201	894	7164	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.80	0.03	0.30	0.00	0.00	19.1
1K	0	536	-546	478	-201	894	7164	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.80	0.03	0.30	0.00	0.00	19.1
1L	0	536	-546	478	-201	894	7164	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.80	0.03	0.30	0.00	0.00	19.1
1M	0	536	-546	478	-201	894	7164	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.80	0.03	0.30	0.00	0.00	19.1
1N	0	536	-546	478	-201	894	7164	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.80	0.03	0.30	0.00	0.00	19.1
1O	0	536	-546	478	-201	894	7164	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.80	0.03	0.30	0.00	0.00	19.1
1P	0	536	-546	478	-201	894	7164	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.80	0.03	0.30	0.00	0.00	19.1
2	0	1243	-1315	686	-296	1296	12240	6.16	3.08	7.70	3.08	2	0.83	0.05	0.49	0.00	0.00	19.1

apost= 3.08 aant= -- ainf= 4.62 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	38	536	-1152	478	-201	714	6844	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.04	0.40	0.00	0.00	19.1
1B	38	536	-1152	478	-201	714	6844	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.04	0.40	0.00	0.00	19.1
1C	38	536	-1152	478	-201	714	6844	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.04	0.40	0.00	0.00	19.1
1D	38	536	-1152	478	-201	714	6844	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.04	0.40	0.00	0.00	19.1
1E	38	536	-1152	478	-201	714	6844	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.04	0.40	0.00	0.00	19.1
1F	38	536	-1152	478	-201	714	6844	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.04	0.40	0.00	0.00	19.1
1G	38	536	-1152	478	-201	714	6844	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.04	0.40	0.00	0.00	19.1
1H	38	536	-1152	478	-201	714	6844	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.04	0.40	0.00	0.00	19.1
1I	38	536	-1152	478	-201	714	6844	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.04	0.40	0.00	0.00	19.1
1J	38	536	-1152	478	-201	714	6844	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.04	0.40	0.00	0.00	19.1
1K	38	536	-1152	478	-201	714	6844	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.04	0.40	0.00	0.00	19.1
1L	38	536	-1152	478	-201	714	6844	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.04	0.40	0.00	0.00	19.1

1M	38	536	-1152	478	-201	714	6844	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.04	0.40	0.00	0.00	19.1
1N	38	536	-1152	478	-201	714	6844	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.04	0.40	0.00	0.00	19.1
10	38	536	-1152	478	-201	714	6844	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.04	0.40	0.00	0.00	19.1
1P	38	536	-1152	478	-201	714	6844	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.04	0.40	0.00	0.00	19.1
2	38	1243	-2314	686	-296	1038	11556	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.98	0.07	0.64	0.00	0.00	19.1
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	75	536	-1759	478	-201	534	6296	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.70	0.05	0.49	0.00	0.00	19.1
1B	75	536	-1759	478	-201	534	6296	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.70	0.05	0.49	0.00	0.00	19.1
1C	75	536	-1759	478	-201	534	6296	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.70	0.05	0.49	0.00	0.00	19.1
1D	75	536	-1759	478	-201	534	6296	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.70	0.05	0.49	0.00	0.00	19.1
1E	75	536	-1759	478	-201	534	6296	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.70	0.05	0.49	0.00	0.00	19.1
1F	75	536	-1759	478	-201	534	6296	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.70	0.05	0.49	0.00	0.00	19.1
1G	75	536	-1759	478	-201	534	6296	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.70	0.05	0.49	0.00	0.00	19.1
1H	75	536	-1759	478	-201	534	6296	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.70	0.05	0.49	0.00	0.00	19.1
1I	75	536	-1759	478	-201	534	6296	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.70	0.05	0.49	0.00	0.00	19.1
1J	75	536	-1759	478	-201	534	6296	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.70	0.05	0.49	0.00	0.00	19.1
1K	75	536	-1759	478	-201	534	6296	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.70	0.05	0.49	0.00	0.00	19.1
1L	75	536	-1759	478	-201	534	6296	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.70	0.05	0.49	0.00	0.00	19.1
1M	75	536	-1759	478	-201	534	6296	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.70	0.05	0.49	0.00	0.00	19.1
1N	75	536	-1759	478	-201	534	6296	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.70	0.05	0.49	0.00	0.00	19.1
10	75	536	-1759	478	-201	534	6296	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.70	0.05	0.49	0.00	0.00	19.1
1P	75	536	-1759	478	-201	534	6296	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.70	0.05	0.49	0.00	0.00	19.1
2	75	1243	-3312	686	-296	779	10496	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.89	0.08	0.78	0.00	0.00	19.1
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	113	536	-2366	478	-201	354	5520	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.92	0.06	0.58	0.00	0.00	19.1
1B	113	536	-2366	478	-201	354	5520	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.92	0.06	0.58	0.00	0.00	19.1
1C	113	536</																

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Travi rinforzate SLU - SLV

ASTA NUM. 33 NI 11149 NF 11225 SEZ. Rp B= 35.0 H= 55.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 4.8125 5.5300 6.4464 16.7889 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	--																	
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	1363	9171	18	-448	168	-12374	6.16	3.08	4.62	7.70	2	0.84	0.20	1.88	4.92	0.40	11.2
1B	0	1363	9171	18	-448	168	-12374	6.16	3.08	4.62	7.70	2	0.84	0.20	1.88	4.92	0.40	11.2
1C	0	1363	9171	18	-448	168	-12374	6.16	3.08	4.62	7.70	2	0.84	0.20	1.88	4.92	0.40	11.2
1D	0	1363	9171	18	-448	168	-12374	6.16	3.08	4.62	7.70	2	0.84	0.20	1.88	4.92	0.40	11.2
1E	0	1363	9171	18	-448	168	-12374	6.16	3.08	4.62	7.70	2	0.84	0.20	1.88	4.92	0.40	11.2
1F	0	1363	9171	18	-448	168	-12374	6.16	3.08	4.62	7.70	2	0.84	0.20	1.88	4.92	0.40	11.2
1G	0	1363	9171	18	-448	168	-12374	6.16	3.08	4.62	7.70	2	0.84	0.20	1.88	4.92	0.40	11.2
1H	0	1363	9171	18	-448	168	-12374	6.16	3.08	4.62	7.70	2	0.84	0.20	1.88	4.92	0.40	11.2
1I	0	1363	9171	18	-448	168	-12374	6.16	3.08	4.62	7.70	2	0.84	0.20	1.88	4.92	0.40	11.2
1J	0	1363	9171	18	-448	168	-12374	6.16	3.08	4.62	7.70	2	0.84	0.20	1.88	4.92	0.40	11.2
1K	0	1363	9171	18	-448	168	-12374	6.16	3.08	4.62	7.70	2	0.84	0.20	1.88	4.92	0.40	11.2
1L	0	1363	9171	18	-448	168	-12374	6.16	3.08	4.62	7.70	2	0.84	0.20	1.88	4.92	0.40	11.2
1M	0	1363	9171	18	-448	168	-12374	6.16	3.08	4.62	7.70	2	0.84	0.20	1.88	4.92	0.40	11.2
1N	0	1363	9171	18	-448	168	-12374	6.16	3.08	4.62	7.70	2	0.84	0.20	1.88	4.92	0.40	11.2
1O	0	1363	9171	18	-448	168	-12374	6.16	3.08	4.62	7.70	2	0.84	0.20	1.88	4.92	0.40	11.2
1P	0	1363	9171	18	-448	168	-12374	6.16	3.08	4.62	7.70	2	0.84	0.20	1.88	4.92	0.40	11.2
2	0	2693	14750	27	-736	235	-18868	6.16	4.62	6.16	10.78	2	0.93	0.32	3.04	7.91	0.65	10.9

apost= 3.08 aant= 1.54 ainf= 3.08 asup= 7.70 staffe= 2 d 8 / 10.9 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	31	1363	8737	18	-448	162	-11015	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.93	0.19	1.81	4.69	0.40	11.2
1B	31	1363	8737	18	-448	162	-11015	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.93	0.19	1.81	4.69	0.40	11.2
1C	31	1363	8737	18	-448	162	-11015	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.93	0.19	1.81	4.69	0.40	11.2
1D	31	1363	8737	18	-448	162	-11015	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.93	0.19	1.81	4.69	0.40	11.2
1E	31	1363	8737	18	-448	162	-11015	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.93	0.19	1.81	4.69	0.40	11.2
1F	31	1363	8737	18	-448	162	-11015	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.93	0.19	1.81	4.69	0.40	11.2
1G	31	1363	8737	18	-448	162	-11015	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.93	0.19	1.81	4.69	0.40	11.2
1H	31	1363	8737	18	-448	162	-11015	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.93	0.19	1.81	4.69	0.40	11.2
1I	31	1363	8737	18	-448	162	-11015	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.93	0.19	1.81	4.69	0.40	11.2
1J	31	1363	8737	18	-448	162	-11015	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.93	0.19	1.81	4.69	0.40	11.2
1K	31	1363	8737	18	-448	162	-11015	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.93	0.19	1.81	4.69	0.40	11.2
1L	31	1363	8737	18	-448	162	-11015	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.93	0.19	1.81	4.69	0.40	11.2
1M	31	1363	8737	18	-448	162	-11015	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.93	0.19	1.81	4.69	0.40	11.2
1N	31	1363	8737	18	-448	162	-11015	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.93	0.19	1.81	4.69	0.40	11.2
1O	31	1363	8737	18	-448	162	-11015	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.93	0.19	1.81	4.69	0.40	11.2
1P	31	1363	8737	18	-448	162	-11015	6.16	3.08	4.62	6.16	2	0.93	0.19	1.81	4.69	0.40	11.2
2	31	2693	14043	27	-736	227	-16683	6.16	4.62	4.62	9.24	2	0.96	0.31	2.93	7.53	0.65	11.2

apost= 3.08 aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	61	1363	8303	18	-448	156	-8413	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.96	0.19	1.75	4.45	0.40	11.2
1B	61	1363	8303	18	-448	156	-8413	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.96	0.19	1.75	4.45	0.40	11.2
1C	61	1363	8303	18	-448	156	-8413	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.96	0.19	1.75	4.45	0.40	11.2
1D	61	1363	8303	18	-448	156	-8413	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.96	0.19	1.75	4.45	0.40	11.2
1E	61	1363	8303	18	-448	156	-8413	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.96	0.19	1.75	4.45	0.40	11.2
1F	61	1363	8303	18	-448	156	-8413	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.96	0.19	1.75	4.45	0.40	11.2
1G	61	1363	8303	18	-448	156	-8413	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.96	0.19	1.75	4.45	0.40	11.2
1H	61	1363	8303	18	-448	156	-8413	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.96	0.19	1.75	4.45	0.40	11.2
1I	61	1363	8303	18	-448	156	-8413	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.96	0.19	1.75	4.45	0.40	11.2
1J	61	1363	8303	18	-448	156	-8413	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.96	0.19	1.75	4.45	0.40	11.2
1K	61	1363	8303	18	-448	156	-8413	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.96	0.19	1.75	4.45	0.40	11.2
1L	61	1363	8303	18	-448	156	-8413	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.96	0.19	1.75	4.45	0.40	11.2
1M	61	1363	8303	18	-448	156	-8413	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.96	0.19	1.75	4.45	0.40	11.2
1N	61	1363	8303	18	-448	156	-8413	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.96	0.19	1.75	4.45	0.40	11.2
1O	61	1363	8303	18	-448	156	-8413	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.96	0.19	1.75	4.45	0.40	11.2
1P	61	1363	8303	18	-448	156	-8413	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.96	0.19	1.75	4.45	0.40	11.2
2	61	2693	13337	27	-736	219	-12502	6.16	4.62	4.62	7.70	2	0.87	0.30	2.83	7.16	0.65	11.2

apost= 3.08 aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= 4.62 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	92	1363	7868	18	-448	151	-5943	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.69	0.18	1.68	4.22	0.40	19.1
1B	92	1363	7868	18	-448	151	-5943	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.69	0.18	1.68	4.22	0.40	19.1
1C	92	1363	7868	18	-448	151	-5943	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.69	0.18	1.68	4.22	0.40	19.1
1D	92	1363	7868	18	-448	151	-5943	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.69	0.18	1.68	4.22	0.40	19.1
1E	92	1363	7868	18	-448	151	-5943	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.69	0.18	1.68	4.22	0.40	19.1
1F	92	1363	7868	18	-448	151	-5943	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.69	0.18	1.68	4.22	0.40	19.1
1G	92	1363	7868	18	-448	151	-5943	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.69	0.18	1.68	4.22	0.40	19.1
1H	92	1363	7868	18	-448	151	-5943	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.69	0.18	1.68	4.22	0.40	19.1
1I	92	1363	7868	18	-448	151	-5943	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.69	0.18	1.68	4.22	0.40	19.1
1J	92	1363	7868	18	-448	151	-5943	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.69	0.18	1.68	4.22	0.40	19.1
1K	92	1363	7868	18	-448	151	-5943	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.69	0.18	1.68	4.22	0.40	19.1
1L	92	1363	7868	18	-448	151	-5943	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.69	0.18	1.68	4.22	0.40	19.1
1M	92	1363	7868	18	-448	151	-5943	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.69	0.18	1.68	4.22	0.40	19.1
1N	92	1363	7868	18	-448	151	-5943	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.69	0.18	1.68	4.22	0.40	19.1
1O	92	1363	7868	18	-448	151	-5943	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.69	0.18	1.68	4.22	0.40	19.1
1P	92	1363	7868	18	-448	151	-5943	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.69	0.18	1.68	4.22	0.40	19.1
2	92	2693	12630	27	-736	211	-8537	6.16	4.62	3.08	6.16	2	0.76	0.29	2.72	6.78	0.65	12.4

apost= 3.08 aant= 1.54 ainf= -- asup= 3.08 staffe= 2 d 8 / 12.4 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	122	1363	7434	18	-448	145	-3606	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.64	0.17	1.62	3.99	0.40

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Travi rinforzate SLU - SLV

1P	244	1363	5697	18	-448	122	4416	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.77	0.14	1.35	3.06	0.40	19.1
2	244	2693	9097	27	-736	170	8054	6.16	4.62	6.16	3.08	2	0.95	0.23	2.19	4.88	0.65	16.3
apost= 3.08 aant= 1.54 ainf= 3.08 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	275	1363	5263	18	-448	117	6090	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.70	0.13	1.29	2.82	0.40	19.1
1B	275	1363	5263	18	-448	117	6090	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.70	0.13	1.29	2.82	0.40	19.1
1C	275	1363	5263	18	-448	117	6090	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.70	0.13	1.29	2.82	0.40	19.1
1D	275	1363	5263	18	-448	117	6090	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.70	0.13	1.29	2.82	0.40	19.1
1E	275	1363	5263	18	-448	117	6090	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.70	0.13	1.29	2.82	0.40	19.1
1F	275	1363	5263	18	-448	117	6090	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.70	0.13	1.29	2.82	0.40	19.1
1G	275	1363	5263	18	-448	117	6090	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.70	0.13	1.29	2.82	0.40	19.1
1H	275	1363	5263	18	-448	117	6090	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.70	0.13	1.29	2.82	0.40	19.1
1I	275	1363	5263	18	-448	117	6090	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.70	0.13	1.29	2.82	0.40	19.1
1J	275	1363	5263	18	-448	117	6090	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.70	0.13	1.29	2.82	0.40	19.1
1K	275	1363	5263	18	-448	117	6090	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.70	0.13	1.29	2.82	0.40	19.1
1L	275	1363	5263	18	-448	117	6090	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.70	0.13	1.29	2.82	0.40	19.1
1M	275	1363	5263	18	-448	117	6090	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.70	0.13	1.29	2.82	0.40	19.1
1N	275	1363	5263	18	-448	117	6090	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.70	0.13	1.29	2.82	0.40	19.1
1O	275	1363	5263	18	-448	117	6090	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.70	0.13	1.29	2.82	0.40	19.1
1P	275	1363	5263	18	-448	117	6090	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.70	0.13	1.29	2.82	0.40	19.1
2	275	2693	8391	27	-736	162	10725	6.16	4.62	6.16	3.08	2	0.94	0.21	1.96	4.50	0.65	17.3

apost= 3.08 aant= 1.54 ainf= 3.08 asup= -- staffe= 2 d 8 / 17.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	306	1363	4829	18	-448	111	7631	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.13	1.22	2.59	0.40	19.1
1B	306	1363	4829	18	-448	111	7631	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.13	1.22	2.59	0.40	19.1
1C	306	1363	4829	18	-448	111	7631	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.13	1.22	2.59	0.40	19.1
1D	306	1363	4829	18	-448	111	7631	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.13	1.22	2.59	0.40	19.1
1E	306	1363	4829	18	-448	111	7631	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.13	1.22	2.59	0.40	19.1
1F	306	1363	4829	18	-448	111	7631	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.13	1.22	2.59	0.40	19.1
1G	306	1363	4829	18	-448	111	7631	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.13	1.22	2.59	0.40	19.1
1H	306	1363	4829	18	-448	111	7631	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.13	1.22	2.59	0.40	19.1
1I	306	1363	4829	18	-448	111	7631	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.13	1.22	2.59	0.40	19.1
1J	306	1363	4829	18	-448	111	7631	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.13	1.22	2.59	0.40	19.1
1K	306	1363	4829	18	-448	111	7631	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.13	1.22	2.59	0.40	19.1
1L	306	1363	4829	18	-448	111	7631	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.13	1.22	2.59	0.40	19.1
1M	306	1363	4829	18	-448	111	7631	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.13	1.22	2.59	0.40	19.1
1N	306	1363	4829	18	-448	111	7631	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.13	1.22	2.59	0.40	19.1
1O	306	1363	4829	18	-448	111	7631	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.13	1.22	2.59	0.40	19.1
1P	306	1363	4829	18	-448	111	7631	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.13	1.22	2.59	0.40	19.1
2	306	2693	7684	27	-736	154	13180	6.16	4.62	7.70	3.08	2	0.92	0.20	1.79	4.12	0.65	18.5

apost= 3.08 aant= 1.54 ainf= 4.62 asup= -- staffe= 2 d 8 / 18.5 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 34 NI 11225 NF 10526 SEZ. Rp B= 35.0 H= 55.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 4.8125 6.6500 7.7520 19.2145 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq				Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm		
1A	0	1547	-479	321	-110	638	7636	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.88	0.02	0.19	0.00	0.00	19.1
1B	0	1547	-479	321	-110	638	7636	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.88	0.02	0.19	0.00	0.00	19.1
1C	0	1547	-479	321	-110	638	7636	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.88	0.02	0.19	0.00	0.00	19.1
1D	0	1547	-479	321	-110	638	7636	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.88	0.02	0.19	0.00	0.00	19.1
1E	0	1547	-479	321	-110	638	7636	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.88	0.02	0.19	0.00	0.00	19.1
1F	0	1547	-479	321	-110	638	7636	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.88	0.02	0.19	0.00	0.00	19.1
1G	0	1547	-479	321	-110	638	7636	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.88	0.02	0.19	0.00	0.00	19.1
1H	0	1547	-479	321	-110	638	7636	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.88	0.02	0.19	0.00	0.00	19.1
1I	0	1547	-479	321	-110	638	7636	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.88	0.02	0.19	0.00	0.00	19.1
1J	0	1547	-479	321	-110	638	7636	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.88	0.02	0.19	0.00	0.00	19.1
1K	0	1547	-479	321	-110	638	7636	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.88	0.02	0.19	0.00	0.00	19.1
1L	0	1547	-479	321	-110	638	7636	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.88	0.02	0.19	0.00	0.00	19.1
1M	0	1547	-479	321	-110	638	7636	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.88	0.02	0.19	0.00	0.00	19.1
1N	0	1547	-479	321	-110	638	7636	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.88	0.02	0.19	0.00	0.00	19.1
1O	0	1547	-479	321	-110	638	7636	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.88	0.02	0.19	0.00	0.00	19.1
1P	0	1547	-479	321	-110	638	7636	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.88	0.02	0.19	0.00	0.00	19.1
2	0	2940	-1375	508	-166	1000	13200	6.16	3.08	7.70	3.08	2	0.92	0.04	0.36	0.00	0.00	19.1

apost= 3.08 aant= -- ainf= 4.62 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	38	1547	-1086	321	-110	517	7341	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.84	0.03	0.28	0.00	0.00	19.1
1B	38	1547	-1086	321	-110	517	7341	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.84	0.03	0.28	0.00	0.00	19.1
1C	38	1547	-1086	321	-110	517	7341	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.84	0.03	0.28	0.00	0.00	19.1
1D	38	1547	-1086	321	-110	517	7341	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.84	0.03	0.28	0.00	0.00	19.1
1E	38	1547	-1086	321	-110	517	7341	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.84	0.03	0.28	0.00	0.00	19.1
1F	38	1547	-1086	321	-110	517	7341	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.84	0.03	0.28	0.00	0.00	19.1
1G	38	1547	-1086	321	-110	517	7341	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.84	0.03	0.28	0.00	0.00	19.1
1H	38	1547	-1086	321	-110	517	7341	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.84	0.03	0.28	0.00	0.00	19.1
1I	38	1547	-1086	321	-110	517	7341	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.84	0.03	0.28	0.00	0.00	19.1
1J	38	1547	-1086	321	-110	517	7341	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.84	0.03	0.28	0.00	0.00	19.1
1K	38	1547	-1086	321	-110	517	7341	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.84	0.03	0.28	0.00	0.00	19.1
1L	38	1547	-1086	321	-110	517	7341	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.84	0.03	0.28	0.00	0.00	19.1
1M	38	1547	-1086	321	-110	517	7341	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.84	0.03	0.28	0.00	0.00	19.1
1N	38	1547	-1086	321	-110	517	7341	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.84	0.03	0.28	0.00	0.00	19.1
1O	38	1547	-1086	321	-110	517	7341	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.84	0.03	0.28	0.00	0.00	19.1
1P	38	1547	-1086	321	-110	517	7341	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.84	0.03	0.28	0.00	0.00	19.1

2	38	2940	-2374	508	-166	809	12494	6.16	3.08	7.70	3.08	2	0.88	0.06	0.49	0.00	0.00	19.1
apost= 3.08 aant= -- ainf= 4.62 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	75	1547	-1692	321	-110	396	6819	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.79	0.04	0.38	0.00	0.00	19.1
1B	75	1547	-1692	321	-110	396	6819	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.79	0.04	0.38	0.00	0.00	19.1
1C	75	1547	-1692	321	-110	396	6819	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.79	0.04	0.38	0.00	0.00	19.1
1D	75	1547	-1692	321	-110	396	6819	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.79	0.04	0.38	0.00	0.00	19.1
1E	75	1547	-1692	321	-110	396	6819	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.79	0.04	0.38	0.00	0.00	19.1
1F	75	1547	-1692	321	-110	396	6819	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.79	0.04	0.38	0.00	0.00	19.1
1G	75	1547	-1692	321	-110	396	6819	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.79	0.04	0.38	0.00	0.00	19.1
1H	75	1547	-1692	321	-110	396	6819	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.79	0.04	0.38	0.00	0.00	19.1
1I	75	1547	-1692	321	-110	396	6819	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.79	0.04	0.38	0.00	0.00	19.1
1J	75	1547	-1692	321	-110	396	6819	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.79	0.04	0.38	0.00	0.00	19.1
1K	75	1547	-1692	321	-110	396	6819	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.79	0.04	0.38	0.00	0.00	19.1
1L	75	1547	-1692	321	-110	396	6819	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.79	0.04	0.38	0.00	0.00	19.1
1M	75	1547	-1692	321	-110	396	6819	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.79	0.04	0.38	0.00	0.00	19.1
1N	75	1547	-1692	321	-110	396	6819	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.79	0.04	0.38	0.00	0.00	19.1
10	75	1547	-1692	321	-110	396	6819	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.79	0.04	0.38	0.00	0.00	19.1
1P	75	1547	-1692	321	-110	396	6819	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.79	0.04	0.38	0.00	0.00	19.1
2	75	2940	-3372	508	-166	618	11412	6.16	3.08	6.16	3.08	2	1.00	0.07	0.65	0.00	0.00	19.1
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	113	1547	-2299	321	-110	275	6068	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.70	0.05	0.47	0.00	0.00	19.1
1B	113	1547	-2299	321	-110	275	6068	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.70	0.05	0.47	0.00	0.00	19.1
1C	113	1547	-2299	321	-110	275	6068	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.70	0.05	0.47	0.00	0.00	19.1
1D	113	1547	-2299	321	-110	275	6068	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.70	0.05	0.47	0.00	0.00	19.1
1E	113	1547	-2299	321	-110	275	6068	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.70	0.05	0.47	0.00	0.00	19.1
1F	113	1547	-2299	321	-110	275	6068	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.70	0.05	0.47	0.00	0.00	19.1

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Travi rinforzate SLU - SLV

armatura base = 4×1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m				cmq			Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	3733	9961	-294	-175	-345	-12056	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.86	0.19	1.70	5.34	0.15	11.2
1B	0	3733	9961	-294	-175	-345	-12056	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.86	0.19	1.70	5.34	0.15	11.2
1C	0	3733	9961	-294	-175	-345	-12056	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.86	0.19	1.70	5.34	0.15	11.2
1D	0	3733	9961	-294	-175	-345	-12056	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.86	0.19	1.70	5.34	0.15	11.2
1E	0	3733	9961	-294	-175	-345	-12056	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.86	0.19	1.70	5.34	0.15	11.2
1F	0	3733	9961	-294	-175	-345	-12056	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.86	0.19	1.70	5.34	0.15	11.2
1G	0	3733	9961	-294	-175	-345	-12056	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.86	0.19	1.70	5.34	0.15	11.2
1H	0	3733	9961	-294	-175	-345	-12056	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.86	0.19	1.70	5.34	0.15	11.2
1I	0	3733	9961	-294	-175	-345	-12056	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.86	0.19	1.70	5.34	0.15	11.2
1J	0	3733	9961	-294	-175	-345	-12056	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.86	0.19	1.70	5.34	0.15	11.2
1K	0	3733	9961	-294	-175	-345	-12056	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.86	0.19	1.70	5.34	0.15	11.2
1L	0	3733	9961	-294	-175	-345	-12056	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.86	0.19	1.70	5.34	0.15	11.2
1M	0	3733	9961	-294	-175	-345	-12056	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.86	0.19	1.70	5.34	0.15	11.2
1N	0	3733	9961	-294	-175	-345	-12056	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.86	0.19	1.70	5.34	0.15	11.2
1O	0	3733	9961	-294	-175	-345	-12056	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.86	0.19	1.70	5.34	0.15	11.2
1P	0	3733	9961	-294	-175	-345	-12056	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.86	0.19	1.70	5.34	0.15	11.2
2	0	5391	15780	-396	-61	-451	-18293	3.08	6.16	6.16	10.78	2	0.94	0.28	2.45	8.47	0.05	11.2
apost= -- aant= 3.08 ainf= 3.08 asup= 7.70 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	31	3733	9527	-294	-175	-256	-10573	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.95	0.18	1.63	5.11	0.15	11.2
1B	31	3733	9527	-294	-175	-256	-10573	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.95	0.18	1.63	5.11	0.15	11.2
1C	31	3733	9527	-294	-175	-256	-10573	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.95	0.18	1.63	5.11	0.15	11.2
1D	31	3733	9527	-294	-175	-256	-10573	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.95	0.18	1.63	5.11	0.15	11.2
1E	31	3733	9527	-294	-175	-256	-10573	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.95	0.18	1.63	5.11	0.15	11.2
1F	31	3733	9527	-294	-175	-256	-10573	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.95	0.18	1.63	5.11	0.15	11.2
1G	31	3733	9527	-294	-175	-256	-10573	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.95	0.18	1.63	5.11	0.15	11.2
1H	31	3733	9527	-294	-175	-256	-10573	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.95	0.18	1.63	5.11	0.15	11.2
1I	31	3733	9527	-294	-175	-256	-10573	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.95	0.18	1.63	5.11	0.15	11.2
1J	31	3733	9527	-294	-175	-256	-10573	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.95	0.18	1.63	5.11	0.15	11.2
1K	31	3733	9527	-294	-175	-256	-10573	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.95	0.18	1.63	5.11	0.15	11.2
1L	31	3733	9527	-294	-175	-256	-10573	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.95	0.18	1.63	5.11	0.15	11.2
1M	31	3733	9527	-294	-175	-256	-10573	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.95	0.18	1.63	5.11	0.15	11.2
1N	31	3733	9527	-294	-175	-256	-10573	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.95	0.18	1.63	5.11	0.15	11.2
1O	31	3733	9527	-294	-175	-256	-10573	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.95	0.18	1.63	5.11	0.15	11.2
1P	31	3733	9527	-294	-175	-256	-10573	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.95	0.18	1.63	5.11	0.15	11.2
2	31	5391	15074	-396	-61	-330	-15946	3.08	6.16	4.62	9.24	2	0.96	0.27	2.34	8.09	0.05	11.2
apost= -- aant= 3.08 ainf= 1.54 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	61	3733	9093	-294	-175	-166	-7729	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.94	0.17	1.57	4.88	0.15	11.2
1B	61	3733	9093	-294	-175	-166	-7729	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.94	0.17	1.57	4.88	0.15	11.2
1C	61	3733	9093	-294	-175	-166	-7729	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.94	0.17	1.57	4.88	0.15	11.2
1D	61	3733	9093	-294	-175	-166	-7729	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.94	0.17	1.57	4.88	0.15	11.2
1E	61	3733	9093	-294	-175	-166	-7729	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.94	0.17	1.57	4.88	0.15	11.2
1F	61	3733	9093	-294	-175	-166	-7729	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.94	0.17	1.57	4.88	0.15	11.2
1G	61	3733	9093	-294	-175	-166	-7729	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.94	0.17	1.57	4.88	0.15	11.2
1H	61	3733	9093	-294	-175	-166	-7729	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.94	0.17	1.57	4.88	0.15	11.2
1I	61	3733	9093	-294	-175	-166	-7729	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.94	0.17	1.57	4.88	0.15	11.2
1J	61	3733	9093	-294	-175	-166	-7729	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.94	0.17	1.57	4.88	0.15	11.2
1K	61	3733	9093	-294	-175	-166	-7729	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.94	0.17	1.57	4.88	0.15	11.2
1L	61	3733	9093	-294	-175	-166	-7729	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.94	0.17	1.57	4.88	0.15	11.2
1M	61	3733	9093	-294	-175	-166	-7729	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.94	0.17	1.57	4.88	0.15	11.2
1N	61	3733	9093	-294	-175	-166	-7729	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.94	0.17	1.57	4.88	0.15	11.2
1O	61	3733	9093	-294	-175	-166	-7729	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.94	0.17	1.57	4.88	0.15	11.2
1P	61	3733	9093	-294	-175	-166	-7729	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.94	0.17	1.57	4.88	0.15	11.2
2	61	5391	14369	-396	-61	-209	-11448	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.84	0.25	2.24	7.71	0.05	11.2
apost= -- aant= 3.08 ainf= 1.54 asup= 4.62 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	92	3733	8659	-294	-175	-76	-5017	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.97	0.17	1.50	4.65	0.15	19.1
1B	92	3733	8659	-294	-175	-76	-5017	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.97	0.17	1.50	4.65	0.15	19.1
1C	92	3733	8659	-294	-175	-76	-5017	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.97	0.17	1.50	4.65	0.15	19.1
1D	92	3733	8659	-294	-175	-76	-5017	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.97	0.17	1.50	4.65	0.15	19.1
1E	92	3733	8659	-294	-175	-76	-5017	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.97	0.17	1.50	4.65	0.15	19.1
1F	92	3733	8659	-294	-175	-76	-5017	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.97	0.17	1.50	4.65	0.15	19.1
1G	92	3733	8659	-294	-175	-76	-5017	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.97	0.17	1.50	4.65	0.15	19.1
1H	92	3733	8659	-294	-175	-76	-5017	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.97	0.17	1.50	4.65	0.15	19.1
1I	92	3733	8659	-294	-175	-76	-5017	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.97	0.17	1.50	4.65	0.15	19.1
1J	92	3733	8659	-294	-175	-76	-5017	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.97	0.17	1.50	4.65	0.15	19.1
1K	92	3733	8659	-294	-175	-76	-5017	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.97	0.17	1.50	4.65	0.15	19.1
1L	92	3733	8659	-294	-175	-76	-5017	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.97	0.17	1.50	4.65	0.15	19.1
1M	92	3733	8659	-294	-175	-76	-5017	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.97	0.17	1.50	4.65	0.15	19.1
1N	92	3733	8659	-294	-175	-76	-5017	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.97	0.17	1.50	4.65	0.15	19.1
1O	92	3733	8659	-294	-175	-76	-5017	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.97	0.17	1.50	4.65	0.15	19.1
1P	92	3733	8659	-294	-175	-76	-5017	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.97	0.17	1.50	4.65	0.15	19.1
2	92	5391	13663	-396	-61	-87	-7166	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.93	0.24	2.13	7.33	0.05	13.5
apost= -- aant= 3.08 ainf= -- asup= 3.08 staffe= 2 d 8 / 13.5 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	122	3733	8225	-294	-175	13	-2438	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.55	0.16	1.44	4.41	0.15	19.1
1B	122	3733	8225	-294	-175	13	-2438	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.55	0.16	1.44	4.41	0.15	19.1
1C	122	3733	8225	-294	-175	13	-2438	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.55	0.16	1.44	4.41	0.15	19.1
1D	122	3733	8225	-294	-175	13	-2438	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.55	0.16	1.44	4.41	0.	

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Travi rinforzate SLU - SLV

1A	275	3733	6054	-294	-175	462	8467	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.77	0.12	1.02	3.25	0.15	19.1
1B	275	3733	6054	-294	-175	462	8467	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.77	0.12	1.02	3.25	0.15	19.1
1C	275	3733	6054	-294	-175	462	8467	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.77	0.12	1.02	3.25	0.15	19.1
1D	275	3733	6054	-294	-175	462	8467	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.77	0.12	1.02	3.25	0.15	19.1
1E	275	3733	6054	-294	-175	462	8467	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.77	0.12	1.02	3.25	0.15	19.1
1F	275	3733	6054	-294	-175	462	8467	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.77	0.12	1.02	3.25	0.15	19.1
1G	275	3733	6054	-294	-175	462	8467	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.77	0.12	1.02	3.25	0.15	19.1
1H	275	3733	6054	-294	-175	462	8467	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.77	0.12	1.02	3.25	0.15	19.1
1I	275	3733	6054	-294	-175	462	8467	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.77	0.12	1.02	3.25	0.15	19.1
1J	275	3733	6054	-294	-175	462	8467	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.77	0.12	1.02	3.25	0.15	19.1
1K	275	3733	6054	-294	-175	462	8467	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.77	0.12	1.02	3.25	0.15	19.1
1L	275	3733	6054	-294	-175	462	8467	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.77	0.12	1.02	3.25	0.15	19.1
1M	275	3733	6054	-294	-175	462	8467	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.77	0.12	1.02	3.25	0.15	19.1
1N	275	3733	6054	-294	-175	462	8467	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.77	0.12	1.02	3.25	0.15	19.1
1O	275	3733	6054	-294	-175	462	8467	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.77	0.12	1.02	3.25	0.15	19.1
1P	275	3733	6054	-294	-175	462	8467	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.77	0.12	1.02	3.25	0.15	19.1
2	275	5391	9429	-396	-61	639	13998	6.16	3.08	9.24	3.08	2	0.85	0.17	1.20	5.06	0.05	19.1

apost= 3.08 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	306	3733	5620	-294	-175	551	10250	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.92	0.11	0.96	0.00	0.00	19.1
1B	306	3733	5620	-294	-175	551	10250	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.92	0.11	0.96	0.00	0.00	19.1
1C	306	3733	5620	-294	-175	551	10250	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.92	0.11	0.96	0.00	0.00	19.1
1D	306	3733	5620	-294	-175	551	10250	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.92	0.11	0.96	0.00	0.00	19.1
1E	306	3733	5620	-294	-175	551	10250	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.92	0.11	0.96	0.00	0.00	19.1
1F	306	3733	5620	-294	-175	551	10250	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.92	0.11	0.96	0.00	0.00	19.1
1G	306	3733	5620	-294	-175	551	10250	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.92	0.11	0.96	0.00	0.00	19.1
1H	306	3733	5620	-294	-175	551	10250	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.92	0.11	0.96	0.00	0.00	19.1
1I	306	3733	5620	-294	-175	551	10250	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.92	0.11	0.96	0.00	0.00	19.1
1J	306	3733	5620	-294	-175	551	10250	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.92	0.11	0.96	0.00	0.00	19.1
1K	306	3733	5620	-294	-175	551	10250	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.92	0.11	0.96	0.00	0.00	19.1
1L	306	3733	5620	-294	-175	551	10250	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.92	0.11	0.96	0.00	0.00	19.1
1M	306	3733	5620	-294	-175	551	10250	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.92	0.11	0.96	0.00	0.00	19.1
1N	306	3733	5620	-294	-175	551	10250	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.92	0.11	0.96	0.00	0.00	19.1
1O	306	3733	5620	-294	-175	551	10250	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.92	0.11	0.96	0.00	0.00	19.1
1P	306	3733	5620	-294	-175	551	10250	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.92	0.11	0.96	0.00	0.00	19.1
2	306	5391	8723	-396	-61	760	16770	6.16	3.08	10.78	3.08	2	0.86	0.16	1.06	4.68	0.05	19.1

apost= 3.08 aant= -- ainf= 7.70 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 36 NI 11228 NF 10021 SEZ. Rp B= 35.0 H= 55.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 4.8125 6.6500 7.7520 19.2145 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	--																	
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	3842	-989	296	12	567	9677	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.02	0.15	0.00	0.00	19.1
1B	0	3842	-989	296	12	567	9677	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.02	0.15	0.00	0.00	19.1
1C	0	3842	-989	296	12	567	9677	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.02	0.15	0.00	0.00	19.1
1D	0	3842	-989	296	12	567	9677	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.02	0.15	0.00	0.00	19.1
1E	0	3842	-989	296	12	567	9677	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.02	0.15	0.00	0.00	19.1
1F	0	3842	-989	296	12	567	9677	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.02	0.15	0.00	0.00	19.1
1G	0	3842	-989	296	12	567	9677	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.02	0.15	0.00	0.00	19.1
1H	0	3842	-989	296	12	567	9677	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.02	0.15	0.00	0.00	19.1
1I	0	3842	-989	296	12	567	9677	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.02	0.15	0.00	0.00	19.1
1J	0	3842	-989	296	12	567	9677	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.02	0.15	0.00	0.00	19.1
1K	0	3842	-989	296	12	567	9677	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.02	0.15	0.00	0.00	19.1
1L	0	3842	-989	296	12	567	9677	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.02	0.15	0.00	0.00	19.1
1M	0	3842	-989	296	12	567	9677	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.02	0.15	0.00	0.00	19.1
1N	0	3842	-989	296	12	567	9677	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.02	0.15	0.00	0.00	19.1
1O	0	3842	-989	296	12	567	9677	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.02	0.15	0.00	0.00	19.1
1P	0	3842	-989	296	12	567	9677	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.02	0.15	0.00	0.00	19.1
2	0	5556	-1969	476	-48	901	15960	6.16	3.08	9.24	3.08	2	0.96	0.04	0.29	0.00	0.00	19.1

apost= 3.08 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	38	3842	-1595	296	12	455	9191	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.83	0.03	0.23	0.00	0.00	19.1
1B	38	3842	-1595	296	12	455	9191	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.83	0.03	0.23	0.00	0.00	19.1
1C	38	3842	-1595	296	12	455	9191	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.83	0.03	0.23	0.00	0.00	19.1
1D	38	3842	-1595	296	12	455	9191	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.83	0.03	0.23	0.00	0.00	19.1
1E	38	3842	-1595	296	12	455	9191	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.83	0.03	0.23	0.00	0.00	19.1
1F	38	3842	-1595	296	12	455	9191	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.83	0.03	0.23	0.00	0.00	19.1
1G	38	3842	-1595	296	12	455	9191	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.83	0.03	0.23	0.00	0.00	19.1
1H	38	3842	-1595	296	12	455	9191	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.83	0.03	0.23	0.00	0.00	19.1
1I	38	3842	-1595	296	12	455	9191	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.83	0.03	0.23	0.00	0.00	19.1
1J	38	3842	-1595	296	12	455	9191	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.83	0.03	0.23	0.00	0.00	19.1
1K	38	3842	-1595	296	12	455	9191	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.83	0.03	0.23	0.00	0.00	19.1
1L	38	3842	-1595	296	12	455	9191	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.83	0.03	0.23	0.00	0.00	19.1
1M	38	3842	-1595	296	12	455	9191	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.83	0.03	0.23	0.00	0.00	19.1
1N	38	3842	-1595	296	12	455	9191	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.83	0.03	0.23	0.00	0.00	19.1
1O	38	3842	-1595	296	12	455	9191	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.83	0.03	0.23	0.00	0.00	19.1
1P	38	3842	-1595	296	12	455	9191	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.83	0.03	0.23	0.00	0.00	19.1
2	38	5556	-2967	476	-48	722	15031	6.16	3.08	9.24	3.08	2	0.91	0.06	0.41	0.00	0.00	19.1

apost= 3.08 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

Pag. 104

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Travi rinforzate SLU - SLV

1D	325	1163	-2025	-109	-260	185	-178	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.11	0.11	1.08	1.53	0.40	9.3
1E	325	1163	-2025	-109	-260	185	-178	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.11	0.11	1.08	1.53	0.40	9.3
1F	325	1163	-2025	-109	-260	185	-178	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.11	0.11	1.08	1.53	0.40	9.3
1G	325	1163	-2025	-109	-260	185	-178	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.11	0.11	1.08	1.53	0.40	9.3
1H	325	1163	-2025	-109	-260	185	-178	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.11	0.11	1.08	1.53	0.40	9.3
1I	325	1163	-2025	-109	-260	185	-178	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.11	0.11	1.08	1.53	0.40	9.3
1J	325	1163	-2025	-109	-260	185	-178	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.11	0.11	1.08	1.53	0.40	9.3
1K	325	1163	-2025	-109	-260	185	-178	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.11	0.11	1.08	1.53	0.40	9.3
1L	325	1163	-2025	-109	-260	185	-178	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.11	0.11	1.08	1.53	0.40	9.3
1M	325	1163	-2025	-109	-260	185	-178	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.11	0.11	1.08	1.53	0.40	9.3
1N	325	1163	-2025	-109	-260	185	-178	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.11	0.11	1.08	1.53	0.40	9.3
1O	325	1163	-2025	-109	-260	185	-178	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.11	0.11	1.08	1.53	0.40	9.3
1P	325	1163	-2025	-109	-260	185	-178	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.11	0.11	1.08	1.53	0.40	9.3
2	325	1671	-3397	-111	-436	203	-283	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.13	0.18	1.80	2.56	0.67	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	362	1163	-2521	-109	-260	224	-1000	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.28	0.12	1.19	1.90	0.40	9.3
1B	362	1163	-2521	-109	-260	224	-1000	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.28	0.12	1.19	1.90	0.40	9.3
1C	362	1163	-2521	-109	-260	224	-1000	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.28	0.12	1.19	1.90	0.40	9.3
1D	362	1163	-2521	-109	-260	224	-1000	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.28	0.12	1.19	1.90	0.40	9.3
1E	362	1163	-2521	-109	-260	224	-1000	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.28	0.12	1.19	1.90	0.40	9.3
1F	362	1163	-2521	-109	-260	224	-1000	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.28	0.12	1.19	1.90	0.40	9.3
1G	362	1163	-2521	-109	-260	224	-1000	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.28	0.12	1.19	1.90	0.40	9.3
1H	362	1163	-2521	-109	-260	224	-1000	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.28	0.12	1.19	1.90	0.40	9.3
1I	362	1163	-2521	-109	-260	224	-1000	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.28	0.12	1.19	1.90	0.40	9.3
1J	362	1163	-2521	-109	-260	224	-1000	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.28	0.12	1.19	1.90	0.40	9.3
1K	362	1163	-2521	-109	-260	224	-1000	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.28	0.12	1.19	1.90	0.40	9.3
1L	362	1163	-2521	-109	-260	224	-1000	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.28	0.12	1.19	1.90	0.40	9.3
1M	362	1163	-2521	-109	-260	224	-1000	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.28	0.12	1.19	1.90	0.40	9.3
1N	362	1163	-2521	-109	-260	224	-1000	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.28	0.12	1.19	1.90	0.40	9.3
1O	362	1163	-2521	-109	-260	224	-1000	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.28	0.12	1.19	1.90	0.40	9.3
1P	362	1163	-2521	-109	-260	224	-1000	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.28	0.12	1.19	1.90	0.40	9.3
2	362	1671	-4233	-111	-436	243	-1662	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.45	0.21	1.99	3.19	0.67	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 38 NI 11224 NF 11221 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 6.4050 7.4664 16.8714 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	1627	2464	-244	-61	-431	-1203	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.35	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1B	0	1627	2464	-244	-61	-431	-1203	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.35	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1C	0	1627	2464	-244	-61	-431	-1203	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.35	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1D	0	1627	2464	-244	-61	-431	-1203	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.35	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1E	0	1627	2464	-244	-61	-431	-1203	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.35	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1F	0	1627	2464	-244	-61	-431	-1203	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.35	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1G	0	1627	2464	-244	-61	-431	-1203	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.35	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1H	0	1627	2464	-244	-61	-431	-1203	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.35	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1I	0	1627	2464	-244	-61	-431	-1203	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.35	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1J	0	1627	2464	-244	-61	-431	-1203	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.35	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1K	0	1627	2464	-244	-61	-431	-1203	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.35	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1L	0	1627	2464	-244	-61	-431	-1203	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.35	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1M	0	1627	2464	-244	-61	-431	-1203	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.35	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1N	0	1627	2464	-244	-61	-431	-1203	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.35	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1O	0	1627	2464	-244	-61	-431	-1203	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.35	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1P	0	1627	2464	-244	-61	-431	-1203	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.35	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
2	0	2392	4170	-255	-95	-444	-2033	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.57	0.14	1.16	3.14	0.15	9.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	37	1627	1953	-244	-61	-342	-390	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.07	0.58	0.00	0.00	9.3
1B	37	1627	1953	-244	-61	-342	-390	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.07	0.58	0.00	0.00	9.3
1C	37	1627	1953	-244	-61	-342	-390	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.07	0.58	0.00	0.00	9.3
1D	37	1627	1953	-244	-61	-342	-390	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.07	0.58	0.00	0.00	9.3
1E	37	1627	1953	-244	-61	-342	-390	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.07	0.58	0.00	0.00	9.3
1F	37	1627	1953	-244	-61	-342	-390	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.07	0.58	0.00	0.00	9.3
1G	37	1627	1953	-244	-61	-342	-390	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.07	0.58	0.00	0.00	9.3
1H	37	1627	1953	-244	-61	-342	-390	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.07	0.58	0.00	0.00	9.3
1I	37	1627	1953	-244	-61	-342	-390	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.07	0.58	0.00	0.00	9.3
1J	37	1627	1953	-244	-61	-342	-390	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.07	0.58	0.00	0.00	9.3
1K	37	1627	1953	-244	-61	-342	-390	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.07	0.58	0.00	0.00	9.3
1L	37	1627	1953	-244	-61	-342	-390	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.07	0.58	0.00	0.00	9.3
1M	37	1627	1953	-244	-61	-342	-390	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.07	0.58	0.00	0.00	9.3
1N	37	1627	1953	-244	-61	-342	-390	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.07	0.58	0.00	0.00	9.3
1O	37	1627	1953	-244	-61	-342	-390	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.07	0.58	0.00	0.00	9.3
1P	37	1627	1953	-244	-61	-342	-390	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.07	0.58	0.00	0.00	9.3
2	37	2392	3308	-255	-95	-350	-656	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.25	0.11	0.97	0.00	0.00	9.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	74	1627	1442	-244	-61	-252	235	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.15	0.05	0.47	0.00	0.00	22.3
1B	74	1627	1442	-244	-61	-252	235	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.15	0.05	0.47	0.00	0.00	22.3
1C	74	1627	1442	-244	-61	-252	235	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.15	0.05	0.47	0.00	0.00	22.3
1D	74	1627	1442	-244	-61	-252	235	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.15	0.05	0.47	0.00	0.00	22.3

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Travi rinforzate SLU - SLV

1H	354	1830	-2282	-201	-55	338	-812	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.26	0.08	0.64	0.00	0.00	9.3
1I	354	1830	-2282	-201	-55	338	-812	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.26	0.08	0.64	0.00	0.00	9.3
1J	354	1830	-2282	-201	-55	338	-812	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.26	0.08	0.64	0.00	0.00	9.3
1K	354	1830	-2282	-201	-55	338	-812	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.26	0.08	0.64	0.00	0.00	9.3
1L	354	1830	-2282	-201	-55	338	-812	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.26	0.08	0.64	0.00	0.00	9.3
1M	354	1830	-2282	-201	-55	338	-812	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.26	0.08	0.64	0.00	0.00	9.3
1N	354	1830	-2282	-201	-55	338	-812	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.26	0.08	0.64	0.00	0.00	9.3
1O	354	1830	-2282	-201	-55	338	-812	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.26	0.08	0.64	0.00	0.00	9.3
1P	354	1830	-2282	-201	-55	338	-812	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.26	0.08	0.64	0.00	0.00	9.3
2	354	2725	-3887	-249	-83	422	-1379	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.43	0.13	1.07	2.93	0.13	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	393	1830	-2851	-201	-55	417	-1821	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.50	0.09	0.77	0.00	0.00	9.3
1B	393	1830	-2851	-201	-55	417	-1821	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.50	0.09	0.77	0.00	0.00	9.3
1C	393	1830	-2851	-201	-55	417	-1821	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.50	0.09	0.77	0.00	0.00	9.3
1D	393	1830	-2851	-201	-55	417	-1821	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.50	0.09	0.77	0.00	0.00	9.3
1E	393	1830	-2851	-201	-55	417	-1821	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.50	0.09	0.77	0.00	0.00	9.3
1F	393	1830	-2851	-201	-55	417	-1821	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.50	0.09	0.77	0.00	0.00	9.3
1G	393	1830	-2851	-201	-55	417	-1821	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.50	0.09	0.77	0.00	0.00	9.3
1H	393	1830	-2851	-201	-55	417	-1821	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.50	0.09	0.77	0.00	0.00	9.3
1I	393	1830	-2851	-201	-55	417	-1821	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.50	0.09	0.77	0.00	0.00	9.3
1J	393	1830	-2851	-201	-55	417	-1821	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.50	0.09	0.77	0.00	0.00	9.3
1K	393	1830	-2851	-201	-55	417	-1821	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.50	0.09	0.77	0.00	0.00	9.3
1L	393	1830	-2851	-201	-55	417	-1821	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.50	0.09	0.77	0.00	0.00	9.3
1M	393	1830	-2851	-201	-55	417	-1821	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.50	0.09	0.77	0.00	0.00	9.3
1N	393	1830	-2851	-201	-55	417	-1821	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.50	0.09	0.77	0.00	0.00	9.3
1O	393	1830	-2851	-201	-55	417	-1821	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.50	0.09	0.77	0.00	0.00	9.3
1P	393	1830	-2851	-201	-55	417	-1821	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.50	0.09	0.77	0.00	0.00	9.3
2	393	2725	-4850	-249	-83	520	-3096	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.83	0.15	1.28	3.66	0.13	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 40 NI 11218 NF 11215 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 7.6140 7.6704 18.2844 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq				Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm		
1A	0	1932	3095	-84	24	-140	-1980	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.54	0.09	0.75	0.00	0.00	9.3
1B	0	1932	3095	-84	24	-140	-1980	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.54	0.09	0.75	0.00	0.00	9.3
1C	0	1932	3095	-84	24	-140	-1980	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.54	0.09	0.75	0.00	0.00	9.3
1D	0	1932	3095	-84	24	-140	-1980	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.54	0.09	0.75	0.00	0.00	9.3
1E	0	1932	3095	-84	24	-140	-1980	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.54	0.09	0.75	0.00	0.00	9.3
1F	0	1932	3095	-84	24	-140	-1980	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.54	0.09	0.75	0.00	0.00	9.3
1G	0	1932	3095	-84	24	-140	-1980	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.54	0.09	0.75	0.00	0.00	9.3
1H	0	1932	3095	-84	24	-140	-1980	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.54	0.09	0.75	0.00	0.00	9.3
1I	0	1932	3095	-84	24	-140	-1980	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.54	0.09	0.75	0.00	0.00	9.3
1J	0	1932	3095	-84	24	-140	-1980	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.54	0.09	0.75	0.00	0.00	9.3
1K	0	1932	3095	-84	24	-140	-1980	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.54	0.09	0.75	0.00	0.00	9.3
1L	0	1932	3095	-84	24	-140	-1980	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.54	0.09	0.75	0.00	0.00	9.3
1M	0	1932	3095	-84	24	-140	-1980	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.54	0.09	0.75	0.00	0.00	9.3
1N	0	1932	3095	-84	24	-140	-1980	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.54	0.09	0.75	0.00	0.00	9.3
1O	0	1932	3095	-84	24	-140	-1980	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.54	0.09	0.75	0.00	0.00	9.3
1P	0	1932	3095	-84	24	-140	-1980	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.54	0.09	0.75	0.00	0.00	9.3
2	0	2921	5142	-45	54	-57	-3298	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.88	0.16	1.28	3.88	0.08	9.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	38	1932	2515	-84	24	-108	-912	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.29	0.08	0.62	0.00	0.00	9.3
1B	38	1932	2515	-84	24	-108	-912	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.29	0.08	0.62	0.00	0.00	9.3
1C	38	1932	2515	-84	24	-108	-912	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.29	0.08	0.62	0.00	0.00	9.3
1D	38	1932	2515	-84	24	-108	-912	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.29	0.08	0.62	0.00	0.00	9.3
1E	38	1932	2515	-84	24	-108	-912	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.29	0.08	0.62	0.00	0.00	9.3
1F	38	1932	2515	-84	24	-108	-912	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.29	0.08	0.62	0.00	0.00	9.3
1G	38	1932	2515	-84	24	-108	-912	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.29	0.08	0.62	0.00	0.00	9.3
1H	38	1932	2515	-84	24	-108	-912	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.29	0.08	0.62	0.00	0.00	9.3
1I	38	1932	2515	-84	24	-108	-912	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.29	0.08	0.62	0.00	0.00	9.3
1J	38	1932	2515	-84	24	-108	-912	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.29	0.08	0.62	0.00	0.00	9.3
1K	38	1932	2515	-84	24	-108	-912	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.29	0.08	0.62	0.00	0.00	9.3
1L	38	1932	2515	-84	24	-108	-912	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.29	0.08	0.62	0.00	0.00	9.3
1M	38	1932	2515	-84	24	-108	-912	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.29	0.08	0.62	0.00	0.00	9.3
1N	38	1932	2515	-84	24	-108	-912	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.29	0.08	0.62	0.00	0.00	9.3
1O	38	1932	2515	-84	24	-108	-912	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.29	0.08	0.62	0.00	0.00	9.3
1P	38	1932	2515	-84	24	-108	-912	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.29	0.08	0.62	0.00	0.00	9.3
2	38	2921	4178	-45	54	-40	-1523	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.47	0.13	1.06	3.15	0.08	9.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	76	1932	1936	-84	24	-76	-64	3.08	4.62	3.08	4.62	1	0.09	0.06	0.49	0.00	0.00	22.3
1B	76	1932	1936	-84	24	-76	-64	3.08	4.62	3.08	4.62	1	0.09	0.06	0.49	0.00	0.00	22.3
1C	76	1932	1936	-84	24	-76	-64	3.08	4.62	3.08	4.62	1	0.09	0.06	0.49	0.00	0.00	22.3
1D	76	1932	1936	-84	24	-76	-64	3.08	4.62	3.08	4.62	1	0.09	0.06	0.49	0.00	0.00	22.3
1E	76	1932	1936	-84	24	-76	-64	3.08	4.62	3.08	4.62	1	0.09	0.06	0.49	0.00	0.00	22.3
1F	76	1932	1936	-84	24	-76	-64	3.08	4.62	3.08	4.62	1	0.09	0.06	0.49	0.00	0.00	22.3
1G	76	1932	1936	-84	24	-76	-64	3.08	4.62	3.08	4.62	1	0.09	0.06	0.49	0.00	0.00	22.3
1H	76	1932	1936	-84	24	-76	-64	3.08	4.62	3.08	4.62	1	0.09	0.06	0.49	0.00	0.00	22.3

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Travi rinforzate SLU - SLV

1C	267	1932	-963	-84	24	84	863	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.28	0.03	0.27	0.00	0.00	22.3
1D	267	1932	-963	-84	24	84	863	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.28	0.03	0.27	0.00	0.00	22.3
1E	267	1932	-963	-84	24	84	863	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.28	0.03	0.27	0.00	0.00	22.3
1F	267	1932	-963	-84	24	84	863	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.28	0.03	0.27	0.00	0.00	22.3
1G	267	1932	-963	-84	24	84	863	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.28	0.03	0.27	0.00	0.00	22.3
1H	267	1932	-963	-84	24	84	863	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.28	0.03	0.27	0.00	0.00	22.3
1I	267	1932	-963	-84	24	84	863	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.28	0.03	0.27	0.00	0.00	22.3
1J	267	1932	-963	-84	24	84	863	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.28	0.03	0.27	0.00	0.00	22.3
1K	267	1932	-963	-84	24	84	863	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.28	0.03	0.27	0.00	0.00	22.3
1L	267	1932	-963	-84	24	84	863	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.28	0.03	0.27	0.00	0.00	22.3
1M	267	1932	-963	-84	24	84	863	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.28	0.03	0.27	0.00	0.00	22.3
1N	267	1932	-963	-84	24	84	863	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.28	0.03	0.27	0.00	0.00	22.3
1O	267	1932	-963	-84	24	84	863	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.28	0.03	0.27	0.00	0.00	22.3
1P	267	1932	-963	-84	24	84	863	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.28	0.03	0.27	0.00	0.00	22.3
2	267	2921	-1605	-45	54	63	1416	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.45	0.06	0.49	0.00	0.00	22.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	305	1932	-1543	-84	24	116	386	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
1B	305	1932	-1543	-84	24	116	386	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
1C	305	1932	-1543	-84	24	116	386	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
1D	305	1932	-1543	-84	24	116	386	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
1E	305	1932	-1543	-84	24	116	386	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
1F	305	1932	-1543	-84	24	116	386	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
1G	305	1932	-1543	-84	24	116	386	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
1H	305	1932	-1543	-84	24	116	386	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
1I	305	1932	-1543	-84	24	116	386	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
1J	305	1932	-1543	-84	24	116	386	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
1K	305	1932	-1543	-84	24	116	386	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
1L	305	1932	-1543	-84	24	116	386	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
1M	305	1932	-1543	-84	24	116	386	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
1N	305	1932	-1543	-84	24	116	386	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
1O	305	1932	-1543	-84	24	116	386	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
1P	305	1932	-1543	-84	24	116	386	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
2	305	2921	-2569	-45	54	80	621	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.26	0.08	0.70	0.00	0.00	22.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	343	1932	-2122	-84	24	147	-312	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.15	0.07	0.53	0.00	0.00	9.3
1B	343	1932	-2122	-84	24	147	-312	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.15	0.07	0.53	0.00	0.00	9.3
1C	343	1932	-2122	-84	24	147	-312	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.15	0.07	0.53	0.00	0.00	9.3
1D	343	1932	-2122	-84	24	147	-312	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.15	0.07	0.53	0.00	0.00	9.3
1E	343	1932	-2122	-84	24	147	-312	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.15	0.07	0.53	0.00	0.00	9.3
1F	343	1932	-2122	-84	24	147	-312	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.15	0.07	0.53	0.00	0.00	9.3
1G	343	1932	-2122	-84	24	147	-312	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.15	0.07	0.53	0.00	0.00	9.3
1H	343	1932	-2122	-84	24	147	-312	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.15	0.07	0.53	0.00	0.00	9.3
1I	343	1932	-2122	-84	24	147	-312	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.15	0.07	0.53	0.00	0.00	9.3
1J	343	1932	-2122	-84	24	147	-312	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.15	0.07	0.53	0.00	0.00	9.3
1K	343	1932	-2122	-84	24	147	-312	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.15	0.07	0.53	0.00	0.00	9.3
1L	343	1932	-2122	-84	24	147	-312	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.15	0.07	0.53	0.00	0.00	9.3
1M	343	1932	-2122	-84	24	147	-312	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.15	0.07	0.53	0.00	0.00	9.3
1N	343	1932	-2122	-84	24	147	-312	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.15	0.07	0.53	0.00	0.00	9.3
1O	343	1932	-2122	-84	24	147	-312	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.15	0.07	0.53	0.00	0.00	9.3
1P	343	1932	-2122	-84	24	147	-312	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.15	0.07	0.53	0.00	0.00	9.3
2	343	2921	-3533	-45	54	97	-541	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.25	0.11	0.92	0.00	0.00	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	381	1932	-2702	-84	24	179	-1231	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.36	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
1B	381	1932	-2702	-84	24	179	-1231	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.36	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
1C	381	1932	-2702	-84	24	179	-1231	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.36	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
1D	381	1932	-2702	-84	24	179	-1231	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.36	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
1E	381	1932	-2702	-84	24	179	-1231	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.36	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
1F	381	1932	-2702	-84	24	179	-1231	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.36	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
1G	381	1932	-2702	-84	24	179	-1231	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.36	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
1H	381	1932	-2702	-84	24	179	-1231	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.36	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
1I	381	1932	-2702	-84	24	179	-1231	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.36	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
1J	381	1932	-2702	-84	24	179	-1231	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.36	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
1K	381	1932	-2702	-84	24	179	-1231	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.36	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
1L	381	1932	-2702	-84	24	179	-1231	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.36	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
1M	381	1932	-2702	-84	24	179	-1231	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.36	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
1N	381	1932	-2702	-84	24	179	-1231	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.36	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
1O	381	1932	-2702	-84	24	179	-1231	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.36	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
1P	381	1932	-2702	-84	24	179	-1231	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.36	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
2	381	2921	-4497	-45	54	114	-2071	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.60	0.14	1.14	3.39	0.08	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 41 NI 11215 NF 11212 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente
Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 6.8040 6.8544 16.6584 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	1838	2841	-300	167	-498	-1328	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.38	0.11	1.03	2.14	0.26	9.3
1B	0	1838	2841	-300	167	-498	-1328	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.38	0.11	1.03	2.14	0.26	9.3
1C	0	1838	2841	-300	167	-498	-1328	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.38	0.11	1.03	2.14	0.26	9.3

apost= --		aant= 1.54		ainf= 1.54		asup= --		staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)										
1A	178	1838	369	-300	167	34	1523	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.43	0.04	0.48	0.00	0.00	22.3
1B	178	1838	369	-300	167	34	1523	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.43	0.04	0.48	0.00	0.00	22.3
1C	178	1838	369	-300	167	34	1523	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.43	0.04	0.48	0.00	0.00	22.3
1D	178	1838	369	-300	167	34	1523	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.43	0.04	0.48	0.00	0.00	22.3
1E	178	1838	369	-300	167	34	1523	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.43	0.04	0.48	0.00	0.00	22.3
1F	178	1838	369	-300	167	34	1523	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.43	0.04	0.48	0.00	0.00	22.3
1G	178	1838	369	-300	167	34	1523	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.43	0.04	0.48	0.00	0.00	22.3
1H	178	1838	369	-300	167	34	1523	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.43	0.04	0.48	0.00	0.00	22.3
1I	178	1838	369	-300	167	34	1523	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.43	0.04	0.48	0.00	0.00	22.3
1J	178	1838	369	-300	167	34	1523	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.43	0.04	0.48	0.00	0.00	22.3
1K	178	1838	369	-300	167	34	1523	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.43	0.04	0.48	0.00	0.00	22.3
1L	178	1838	369	-300	167	34	1523	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.43	0.04	0.48	0.00	0.00	22.3
1M	178	1838	369	-300	167	34	1523	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.43	0.04	0.48	0.00	0.00	22.3
1N	178	1838	369	-300	167	34	1523	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.43	0.04	0.48	0.00	0.00	22.3
1O	178	1838	369	-300	167	34	1523	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.43	0.04	0.48	0.00	0.00	22.3
1P	178	1838	369	-300	167	34	1523	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.43	0.04	0.48	0.00	0.00	22.3
2	178	2844	566	-366	277	46	2514	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.70	0.07	0.79	0.00	0.00	22.3
apost= 1.54		aant= --		ainf= 1.54		asup= --		staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)										
1A	213	1838	-126	-300	167	141	1566	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.44	0.04	0.46	0.00	0.00	22.3
1B	213	1838	-126	-300	167	141	1566	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.44	0.04	0.46	0.00	0.00	22.3
1C	213	1838	-126	-300	167	141	1566	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.44	0.04	0.46	0.00	0.00	22.3
1D	213	1838	-126	-300	167	141	1566	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.44	0.04	0.46	0.00	0.00	22.3
1E	213	1838	-126	-300	167	141	1566	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.44	0.04	0.46	0.00	0.00	22.3
1F	213	1838	-126	-300	167	141	1566	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.44	0.04	0.46	0.00	0.00	22.3
1G	213	1838	-126	-300	167	141	1566	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.44	0.04	0.46	0.00	0.00	22.3
1H	213	1838	-126	-300	167	141	1566	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.44	0.04	0.46	0.00	0.00	22.3
1I	213	1838	-126	-300	167	141	1566	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.44	0.04	0.46	0.00	0.00	22.3
1J	213	1838	-126	-300	167	141	1566	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.44	0.04	0.46	0.00	0.00	22.3
1K	213	1838	-126	-300	167	141	1566	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.44	0.04	0.46	0.00	0.00	22.3
1L	213	1838	-126	-300	167	141	1566	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.44	0.04	0.46	0.00	0.00	22.3
1M	213	1838	-126	-300	167	141	1566	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.44	0.04	0.46	0.00	0.00	22.3
1N	213	1838	-126	-300	167	141	1566	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.44	0.04	0.46	0.00	0.00	22.3
1O	213	1838	-126	-300	167	141	1566	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.44	0.04	0.46	0.00	0.00	22.3
1P	213	1838	-126	-300	167	141	1566	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.44	0.04	0.46	0.00	0.00	22.3
2	213	2844	-253	-366	277	176	2569	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.71	0.07	0.74	0.00	0.00	22.3
apost= 1.54		aant= --		ainf= 1.54		asup= --		staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)										
1A	249	1838	-620	-300	167	247	1433	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.41	0.05	0.54	0.00	0.00	22.3
1B	249	1838	-620	-300	167	247	1433	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.41	0.05	0.54	0.00	0.00	22.3
1C	249	1838	-620	-300	167	247	1433	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.41	0.05	0.54	0.00	0.00	22.3
1D	249	1838	-620	-300	167	247	1433	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.41	0.05	0.54	0.00	0.00	22.3
1E	249	1838	-620	-300	167	247	1433	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.41	0.05	0.54	0.00	0.00	22.3
1F	249	1838	-620	-300	167	247	1433	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.41	0.05	0.54	0.00	0.00	22.3
1G	249	1838	-620	-300	167	247	1433	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.41	0.05	0.54	0.00	0.00	22.3
1H	249	1838	-620	-300	167	247	1433	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.41	0.05	0.54	0.00	0.00	22.3
1I	249	1838	-620	-300	167	247	1433	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.41	0.05	0.54	0.00	0.00	22.3
1J	249	1838	-620	-300	167	247	1433	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.41	0.05	0.54	0.00	0.00	22.3
1K	249	1838	-620	-300	167	247	1433	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.41	0.05	0.54	0.00	0.00	22.3
1L	249	1838	-620	-300	167	247	1433	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.41	0.05	0.54	0.00	0.00	22.3
1M	249	1838	-620	-300	167	247	1433	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.41	0.05	0.54	0.00	0.00	22.3
1N	249	1838	-620	-300	167	247	1433	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.41	0.05	0.54	0.00	0.00	22.3
1O	249	1838	-620	-300	167	247	1433	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.41	0.05	0.54	0.00	0.00	22.3
1P	249	1838	-620	-300	167	247	1433	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.41	0.05	0.54	0.00	0.00	22.3
2	249	2844	-1071	-366	277	307	2334	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.66	0.09	0.90	0.00	0.00	22.3
apost= 1.54		aant= --		ainf= 1.54		asup= --		staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)										
1A	284	1838	-1115	-300	167	354	1125	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.34	0.07	0.65	0.00	0.00	22.3
1B	284	1838	-1115	-300	167	354	1125	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.34	0.07	0.65	0.00	0.00	22.3
1C	284	1838	-1115	-300	167	354	1125	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.34	0.07	0.65	0.00	0.00	22.3
1D	284	1838	-1115	-300	167	354	1125	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.34	0.07	0.65	0.00	0.00	22.3
1E	284	1838	-1115	-300	167	354	1125	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.34	0.07	0.65	0.00	0.00	22.3
1F	284	1838	-1115	-300	167	354	1125	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.34	0.07	0.65	0.00	0.00	22.3
1G	284	1838	-1115	-300	167	354	1125	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.34	0.07	0.65	0.00	0.00	22.3
1H	284	1838	-1115	-300	167	354	1125	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.34	0.07	0.65	0.00	0.00	22.3
1I	284	1838	-1115	-300	167	354	1125	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.34	0.07	0.65	0.00	0.00	22.3
1J	284	1838	-1115	-300	167	354	1125	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.34	0.07	0.65	0.00	0.00	22.3
1K	284	1838	-1115	-300	167	354	1125	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.34	0.07	0.65	0.00	0.00	22.3
1L	284	1838	-1115	-300	167	354	1125	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.34	0.07	0.65	0.00	0.00	22.3
1M	284	1838	-1115	-300	167	354	1125	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.34	0.07	0.65	0.00	0.00	22.3
1N	284	1838	-1115	-300	167	354	1125	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.34	0.07	0.65	0.00	0.00	22.3
1O	284	1838	-1115	-300	167	354	1125	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.34	0.07	0.65	0.00	0.00	22.3
1P	284	1838	-1115	-300	167	354	1125	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.34	0.07	0.65	0.00	0.00	22.3
2	284	2844	-1889	-366	277	437	1808	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.54	0.11	1.09	1.42	0.43	22.3
apost= 1.54		aant= --		ainf= 1.54		asup= --		staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)										
1A	320	1838	-1610	-300	167	460	641	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.22	0.08	0.76	0.00	0.00	9.3
1B	320	1838	-1610	-300	167	460	641	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.22	0.08	0.76	0.00	0.00	9.3
1C	320	1838	-1610	-300	167	460	641	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.22	0.08	0.76	0.00	0.00	9.3
1D	320	1838	-1610	-300	167	460	641	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.22	0.08	0.76	0.00	0.00	9.3
1E	320																	

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Travi rinforzate SLU - SLV

1L	320	1838	-1610	-300	167	460	641	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.22	0.08	0.76	0.00	0.00	9.3
1M	320	1838	-1610	-300	167	460	641	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.22	0.08	0.76	0.00	0.00	9.3
1N	320	1838	-1610	-300	167	460	641	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.22	0.08	0.76	0.00	0.00	9.3
1O	320	1838	-1610	-300	167	460	641	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.22	0.08	0.76	0.00	0.00	9.3
1P	320	1838	-1610	-300	167	460	641	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.22	0.08	0.76	0.00	0.00	9.3
2	320	2844	-2707	-366	277	567	992	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.35	0.13	1.27	2.04	0.43	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	355	1838	-2104	-300	167	567	-19	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.26	0.09	0.87	0.00	0.00	9.3
1B	355	1838	-2104	-300	167	567	-19	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.26	0.09	0.87	0.00	0.00	9.3
1C	355	1838	-2104	-300	167	567	-19	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.26	0.09	0.87	0.00	0.00	9.3
1D	355	1838	-2104	-300	167	567	-19	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.26	0.09	0.87	0.00	0.00	9.3
1E	355	1838	-2104	-300	167	567	-19	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.26	0.09	0.87	0.00	0.00	9.3
1F	355	1838	-2104	-300	167	567	-19	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.26	0.09	0.87	0.00	0.00	9.3
1G	355	1838	-2104	-300	167	567	-19	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.26	0.09	0.87	0.00	0.00	9.3
1H	355	1838	-2104	-300	167	567	-19	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.26	0.09	0.87	0.00	0.00	9.3
1I	355	1838	-2104	-300	167	567	-19	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.26	0.09	0.87	0.00	0.00	9.3
1J	355	1838	-2104	-300	167	567	-19	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.26	0.09	0.87	0.00	0.00	9.3
1K	355	1838	-2104	-300	167	567	-19	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.26	0.09	0.87	0.00	0.00	9.3
1L	355	1838	-2104	-300	167	567	-19	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.26	0.09	0.87	0.00	0.00	9.3
1M	355	1838	-2104	-300	167	567	-19	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.26	0.09	0.87	0.00	0.00	9.3
1N	355	1838	-2104	-300	167	567	-19	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.26	0.09	0.87	0.00	0.00	9.3
1O	355	1838	-2104	-300	167	567	-19	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.26	0.09	0.87	0.00	0.00	9.3
1P	355	1838	-2104	-300	167	567	-19	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.26	0.09	0.87	0.00	0.00	9.3
2	355	2844	-3525	-366	277	697	-115	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.34	0.16	1.45	2.66	0.43	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 42 NI 11212 NF 10074 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 7.4115 7.4664 17.8779 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	892	1365	-316	375	-630	676	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.24	0.11	1.20	1.03	0.58	9.3
1B	0	892	1365	-316	375	-630	676	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.24	0.11	1.20	1.03	0.58	9.3
1C	0	892	1365	-316	375	-630	676	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.24	0.11	1.20	1.03	0.58	9.3
1D	0	892	1365	-316	375	-630	676	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.24	0.11	1.20	1.03	0.58	9.3
1E	0	892	1365	-316	375	-630	676	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.24	0.11	1.20	1.03	0.58	9.3
1F	0	892	1365	-316	375	-630	676	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.24	0.11	1.20	1.03	0.58	9.3
1G	0	892	1365	-316	375	-630	676	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.24	0.11	1.20	1.03	0.58	9.3
1H	0	892	1365	-316	375	-630	676	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.24	0.11	1.20	1.03	0.58	9.3
1I	0	892	1365	-316	375	-630	676	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.24	0.11	1.20	1.03	0.58	9.3
1J	0	892	1365	-316	375	-630	676	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.24	0.11	1.20	1.03	0.58	9.3
1K	0	892	1365	-316	375	-630	676	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.24	0.11	1.20	1.03	0.58	9.3
1L	0	892	1365	-316	375	-630	676	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.24	0.11	1.20	1.03	0.58	9.3
1M	0	892	1365	-316	375	-630	676	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.24	0.11	1.20	1.03	0.58	9.3
1N	0	892	1365	-316	375	-630	676	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.24	0.11	1.20	1.03	0.58	9.3
1O	0	892	1365	-316	375	-630	676	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.24	0.11	1.20	1.03	0.58	9.3
1P	0	892	1365	-316	375	-630	676	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.24	0.11	1.20	1.03	0.58	9.3
2	0	1572	2334	-411	649	-818	1022	4.62	4.62	4.62	3.08	2	0.33	0.20	2.08	1.76	1.00	9.3

apost= 1.54 aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	37	892	815	-316	375	-514	1079	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.29	0.10	1.08	0.61	0.58	9.3
1B	37	892	815	-316	375	-514	1079	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.29	0.10	1.08	0.61	0.58	9.3
1C	37	892	815	-316	375	-514	1079	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.29	0.10	1.08	0.61	0.58	9.3
1D	37	892	815	-316	375	-514	1079	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.29	0.10	1.08	0.61	0.58	9.3
1E	37	892	815	-316	375	-514	1079	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.29	0.10	1.08	0.61	0.58	9.3
1F	37	892	815	-316	375	-514	1079	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.29	0.10	1.08	0.61	0.58	9.3
1G	37	892	815	-316	375	-514	1079	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.29	0.10	1.08	0.61	0.58	9.3
1H	37	892	815	-316	375	-514	1079	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.29	0.10	1.08	0.61	0.58	9.3
1I	37	892	815	-316	375	-514	1079	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.29	0.10	1.08	0.61	0.58	9.3
1J	37	892	815	-316	375	-514	1079	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.29	0.10	1.08	0.61	0.58	9.3
1K	37	892	815	-316	375	-514	1079	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.29	0.10	1.08	0.61	0.58	9.3
1L	37	892	815	-316	375	-514	1079	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.29	0.10	1.08	0.61	0.58	9.3
1M	37	892	815	-316	375	-514	1079	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.29	0.10	1.08	0.61	0.58	9.3
1N	37	892	815	-316	375	-514	1079	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.29	0.10	1.08	0.61	0.58	9.3
1O	37	892	815	-316	375	-514	1079	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.29	0.10	1.08	0.61	0.58	9.3
1P	37	892	815	-316	375	-514	1079	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.29	0.10	1.08	0.61	0.58	9.3
2	37	1572	1420	-411	649	-666	1716	4.62	4.62	4.62	3.08	2	0.46	0.17	1.87	1.07	1.00	9.3

apost= 1.54 aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	74	892	265	-316	375	-397	1279	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.33	0.09	0.96	0.00	0.00	22.3
1B	74	892	265	-316	375	-397	1279	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.33	0.09	0.96	0.00	0.00	22.3
1C	74	892	265	-316	375	-397	1279	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.33	0.09	0.96	0.00	0.00	22.3
1D	74	892	265	-316	375	-397	1279	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.33	0.09	0.96	0.00	0.00	22.3
1E	74	892	265	-316	375	-397	1279	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.33	0.09	0.96	0.00	0.00	22.3
1F	74	892	265	-316	375	-397	1279	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.33	0.09	0.96	0.00	0.00	22.3
1G	74	892	265	-316	375	-397	1279	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.33	0.09	0.96	0.00	0.00	22.3
1H	74	892	265	-316	375	-397	1279	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.33	0.09	0.96	0.00	0.00	22.3
1I	74	892	265	-316	375	-397	1279	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.33	0.09	0.96	0.00	0.00	22.3
1J	74	892	265	-316	375	-397	1279	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.33	0.09	0.96	0.00	0.00	22.3
1K	74	892	265	-316	375	-397	1279	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.33	0.09	0.96	0.00	0.00	22.3
1L	74	892	265	-316	375	-397	1279	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.33	0.09	0.96	0.00	0.00	22.3

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Travi rinforzate SLU - SLV

1G	259	892	-2486	-316	375	186	-773	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.22	0.15	1.45	1.87	0.58	22.3
1H	259	892	-2486	-316	375	186	-773	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.22	0.15	1.45	1.87	0.58	22.3
1I	259	892	-2486	-316	375	186	-773	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.22	0.15	1.45	1.87	0.58	22.3
1J	259	892	-2486	-316	375	186	-773	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.22	0.15	1.45	1.87	0.58	22.3
1K	259	892	-2486	-316	375	186	-773	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.22	0.15	1.45	1.87	0.58	22.3
1L	259	892	-2486	-316	375	186	-773	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.22	0.15	1.45	1.87	0.58	22.3
1M	259	892	-2486	-316	375	186	-773	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.22	0.15	1.45	1.87	0.58	22.3
1N	259	892	-2486	-316	375	186	-773	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.22	0.15	1.45	1.87	0.58	22.3
1O	259	892	-2486	-316	375	186	-773	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.22	0.15	1.45	1.87	0.58	22.3
1P	259	892	-2486	-316	375	186	-773	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.22	0.15	1.45	1.87	0.58	22.3
2	259	1572	-4063	-411	649	244	-1213	4.62	4.62	3.08	4.62	2	0.35	0.25	2.46	3.06	1.00	19.9

apost= 1.54 aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 19.9 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	296	892	-3037	-316	375	302	-1793	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.45	0.16	1.58	2.29	0.58	22.3
1B	296	892	-3037	-316	375	302	-1793	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.45	0.16	1.58	2.29	0.58	22.3
1C	296	892	-3037	-316	375	302	-1793	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.45	0.16	1.58	2.29	0.58	22.3
1D	296	892	-3037	-316	375	302	-1793	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.45	0.16	1.58	2.29	0.58	22.3
1E	296	892	-3037	-316	375	302	-1793	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.45	0.16	1.58	2.29	0.58	22.3
1F	296	892	-3037	-316	375	302	-1793	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.45	0.16	1.58	2.29	0.58	22.3
1G	296	892	-3037	-316	375	302	-1793	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.45	0.16	1.58	2.29	0.58	22.3
1H	296	892	-3037	-316	375	302	-1793	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.45	0.16	1.58	2.29	0.58	22.3
1I	296	892	-3037	-316	375	302	-1793	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.45	0.16	1.58	2.29	0.58	22.3
1J	296	892	-3037	-316	375	302	-1793	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.45	0.16	1.58	2.29	0.58	22.3
1K	296	892	-3037	-316	375	302	-1793	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.45	0.16	1.58	2.29	0.58	22.3
1L	296	892	-3037	-316	375	302	-1793	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.45	0.16	1.58	2.29	0.58	22.3
1M	296	892	-3037	-316	375	302	-1793	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.45	0.16	1.58	2.29	0.58	22.3
1N	296	892	-3037	-316	375	302	-1793	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.45	0.16	1.58	2.29	0.58	22.3
1O	296	892	-3037	-316	375	302	-1793	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.45	0.16	1.58	2.29	0.58	22.3
1P	296	892	-3037	-316	375	302	-1793	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.45	0.16	1.58	2.29	0.58	22.3
2	296	1572	-4976	-411	649	396	-2883	4.62	4.62	3.08	4.62	2	0.73	0.27	2.67	3.75	1.00	17.5

apost= 1.54 aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 17.5 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	333	892	-3587	-316	375	419	-3016	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.74	0.18	1.70	2.70	0.58	9.3
1B	333	892	-3587	-316	375	419	-3016	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.74	0.18	1.70	2.70	0.58	9.3
1C	333	892	-3587	-316	375	419	-3016	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.74	0.18	1.70	2.70	0.58	9.3
1D	333	892	-3587	-316	375	419	-3016	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.74	0.18	1.70	2.70	0.58	9.3
1E	333	892	-3587	-316	375	419	-3016	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.74	0.18	1.70	2.70	0.58	9.3
1F	333	892	-3587	-316	375	419	-3016	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.74	0.18	1.70	2.70	0.58	9.3
1G	333	892	-3587	-316	375	419	-3016	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.74	0.18	1.70	2.70	0.58	9.3
1H	333	892	-3587	-316	375	419	-3016	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.74	0.18	1.70	2.70	0.58	9.3
1I	333	892	-3587	-316	375	419	-3016	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.74	0.18	1.70	2.70	0.58	9.3
1J	333	892	-3587	-316	375	419	-3016	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.74	0.18	1.70	2.70	0.58	9.3
1K	333	892	-3587	-316	375	419	-3016	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.74	0.18	1.70	2.70	0.58	9.3
1L	333	892	-3587	-316	375	419	-3016	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.74	0.18	1.70	2.70	0.58	9.3
1M	333	892	-3587	-316	375	419	-3016	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.74	0.18	1.70	2.70	0.58	9.3
1N	333	892	-3587	-316	375	419	-3016	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.74	0.18	1.70	2.70	0.58	9.3
1O	333	892	-3587	-316	375	419	-3016	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.74	0.18	1.70	2.70	0.58	9.3
1P	333	892	-3587	-316	375	419	-3016	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.74	0.18	1.70	2.70	0.58	9.3
2	333	1572	-5890	-411	649	547	-4890	4.62	4.62	3.08	4.62	2	0.81	0.30	2.87	4.44	1.00	9.3

apost= 1.54 aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	369	892	-4137	-316	375	536	-4443	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.72	0.19	1.82	3.12	0.58	9.3
1B	369	892	-4137	-316	375	536	-4443	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.72	0.19	1.82	3.12	0.58	9.3
1C	369	892	-4137	-316	375	536	-4443	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.72	0.19	1.82	3.12	0.58	9.3
1D	369	892	-4137	-316	375	536	-4443	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.72	0.19	1.82	3.12	0.58	9.3
1E	369	892	-4137	-316	375	536	-4443	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.72	0.19	1.82	3.12	0.58	9.3
1F	369	892	-4137	-316	375	536	-4443	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.72	0.19	1.82	3.12	0.58	9.3
1G	369	892	-4137	-316	375	536	-4443	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.72	0.19	1.82	3.12	0.58	9.3
1H	369	892	-4137	-316	375	536	-4443	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.72	0.19	1.82	3.12	0.58	9.3
1I	369	892	-4137	-316	375	536	-4443	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.72	0.19	1.82	3.12	0.58	9.3
1J	369	892	-4137	-316	375	536	-4443	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.72	0.19	1.82	3.12	0.58	9.3
1K	369	892	-4137	-316	375	536	-4443	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.72	0.19	1.82	3.12	0.58	9.3
1L	369	892	-4137	-316	375	536	-4443	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.72	0.19	1.82	3.12	0.58	9.3
1M	369	892	-4137	-316	375	536	-4443	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.72	0.19	1.82	3.12	0.58	9.3
1N	369	892	-4137	-316	375	536	-4443	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.72	0.19	1.82	3.12	0.58	9.3
1O	369	892	-4137	-316	375	536	-4443	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.72	0.19	1.82	3.12	0.58	9.3
1P	369	892	-4137	-316	375	536	-4443	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.72	0.19	1.82	3.12	0.58	9.3
2	369	1572	-6804	-411	649	699	-7235	4.62	4.62	3.08	6.16	2	0.89	0.32	3.08	5.13	1.00	9.3

apost= 1.54 aant= 1.54 ainf= -- asup= 3.08 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 43 NI 11226 NF 11223 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 6.3000 7.3440 16.6440 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-583	2808	-209	80	-392	-1538	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.33	0.10	0.83	0.00	0.00	9.3
1B	0	-583	2808	-209	80	-392	-1538	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.33	0.10	0.83	0.00	0.00	9.3
1C	0	-583	2808	-209	80	-392	-1538	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.33	0.10	0.83	0.00	0.00	9.3
1D	0	-583	2808	-209	80	-392	-1538	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.33	0.10	0.83	0.00	0.00	9.3
1E	0	-583	2808	-209	80	-392	-1538	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.33	0.10	0.83	0.00	0.00	9.3
1F	0	-583	2808	-209	80	-392	-1538	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.33	0.10	0.83	0.00	0.00	9.3
1G	0	-583	2808	-209	80	-392	-1538	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.33	0.10	0.83	0.00	0.00	9.3

1B	181	-583	330	-209	80	-13	1298	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.28	0.03	0.26	0.00	0.00	22.3
1C	181	-583	330	-209	80	-13	1298	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.28	0.03	0.26	0.00	0.00	22.3
1D	181	-583	330	-209	80	-13	1298	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.28	0.03	0.26	0.00	0.00	22.3
1E	181	-583	330	-209	80	-13	1298	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.28	0.03	0.26	0.00	0.00	22.3
1F	181	-583	330	-209	80	-13	1298	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.28	0.03	0.26	0.00	0.00	22.3
1G	181	-583	330	-209	80	-13	1298	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.28	0.03	0.26	0.00	0.00	22.3
1H	181	-583	330	-209	80	-13	1298	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.28	0.03	0.26	0.00	0.00	22.3
1I	181	-583	330	-209	80	-13	1298	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.28	0.03	0.26	0.00	0.00	22.3
1J	181	-583	330	-209	80	-13	1298	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.28	0.03	0.26	0.00	0.00	22.3
1K	181	-583	330	-209	80	-13	1298	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.28	0.03	0.26	0.00	0.00	22.3
1L	181	-583	330	-209	80	-13	1298	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.28	0.03	0.26	0.00	0.00	22.3
1M	181	-583	330	-209	80	-13	1298	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.28	0.03	0.26	0.00	0.00	22.3
1N	181	-583	330	-209	80	-13	1298	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.28	0.03	0.26	0.00	0.00	22.3
1O	181	-583	330	-209	80	-13	1298	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.28	0.03	0.26	0.00	0.00	22.3
1P	181	-583	330	-209	80	-13	1298	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.28	0.03	0.26	0.00	0.00	22.3
2	181	-647	554	-310	155	-20	2183	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.48	0.05	0.49	0.00	0.00	22.3
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	217	-583	-166	-209	80	62	1328	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.28	0.02	0.24	0.00	0.00	22.3
1B	217	-583	-166	-209	80	62	1328	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.28	0.02	0.24	0.00	0.00	22.3
1C	217	-583	-166	-209	80	62	1328	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.28	0.02	0.24	0.00	0.00	22.3
1D	217	-583	-166	-209	80	62	1328	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.28	0.02	0.24	0.00	0.00	22.3
1E	217	-583	-166	-209	80	62	1328	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.28	0.02	0.24	0.00	0.00	22.3
1F	217	-583	-166	-209	80	62	1328	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.28	0.02	0.24	0.00	0.00	22.3
1G	217	-583	-166	-209	80	62	1328	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.28	0.02	0.24	0.00	0.00	22.3
1H	217	-583	-166	-209	80	62	1328	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.28	0.02	0.24	0.00	0.00	22.3
1I	217	-583	-166	-209	80	62	1328	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.28	0.02	0.24	0.00	0.00	22.3
1J	217	-583	-166	-209	80	62	1328	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.28	0.02	0.24	0.00	0.00	22.3
1K	217	-583	-166	-209	80	62	1328	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.28	0.02	0.24	0.00	0.00	22.3
1L	217	-583	-166	-209	80	62	1328	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.28	0.02	0.24	0.00	0.00	22.3
1M	217	-583	-166	-209	80	62	1328	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.28	0.02	0.24	0.00	0.00	22.3
1N	217	-583	-166	-209	80	62	1328	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.28	0.02	0.24	0.00	0.00	22.3
1O	217	-583	-166	-209	80	62	1328	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.28	0.02	0.24	0.00	0.00	22.3
1P	217	-583	-166	-209	80	62	1328	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.28	0.02	0.24	0.00	0.00	22.3
2	217	-647	-282	-310	155	92	2232	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.49	0.04	0.44	0.00	0.00	22.3
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	253	-583	-661	-209	80	138	1178	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.25	0.03	0.34	0.00	0.00	22.3
1B	253	-583	-661	-209	80	138	1178	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.25	0.03	0.34	0.00	0.00	22.3
1C	253	-583	-661	-209	80	138	1178	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.25	0.03	0.34	0.00	0.00	22.3
1D	253	-583	-661	-209	80	138	1178	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.25	0.03	0.34	0.00	0.00	22.3
1E	253	-583	-661	-209	80	138	1178	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.25	0.03	0.34	0.00	0.00	22.3
1F	253	-583	-661	-209	80	138	1178	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.25	0.03	0.34	0.00	0.00	22.3
1G	253	-583	-661	-209	80	138	1178	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.25	0.03	0.34	0.00	0.00	22.3
1H	253	-583	-661	-209	80	138	1178	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.25	0.03	0.34	0.00	0.00	22.3
1I	253	-583	-661	-209	80	138	1178	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.25	0.03	0.34	0.00	0.00	22.3
1J	253	-583	-661	-209	80	138	1178	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.25	0.03	0.34	0.00	0.00	22.3
1K	253	-583	-661	-209	80	138	1178	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.25	0.03	0.34	0.00	0.00	22.3
1L	253	-583	-661	-209	80	138	1178	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.25	0.03	0.34	0.00	0.00	22.3
1M	253	-583	-661	-209	80	138	1178	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.25	0.03	0.34	0.00	0.00	22.3
1N	253	-583	-661	-209	80	138	1178	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.25	0.03	0.34	0.00	0.00	22.3
1O	253	-583	-661	-209	80	138	1178	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.25	0.03	0.34	0.00	0.00	22.3
1P	253	-583	-661	-209	80	138	1178	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.25	0.03	0.34	0.00	0.00	22.3
2	253	-647	-1118	-310	155	204	1979	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.43	0.06	0.62	0.00	0.00	22.3
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	289	-583	-1157	-209	80	214	850	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.05	0.45	0.00	0.00	22.3
1B	289	-583	-1157	-209	80	214	850	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.05	0.45	0.00	0.00	22.3
1C	289	-583	-1157	-209	80	214	850	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.05	0.45	0.00	0.00	22.3
1D	289	-583	-1157	-209	80	214	850	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.05	0.45	0.00	0.00	22.3
1E	289	-583	-1157	-209	80	214	850	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.05	0.45	0.00	0.00	22.3
1F	289	-583	-1157	-209	80	214	850	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.05	0.45	0.00	0.00	22.3
1G	289	-583	-1157	-209	80	214	850	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.05	0.45	0.00	0.00	22.3
1H	289	-583	-1157	-209	80	214	850	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.05	0.45	0.00	0.00	22.3
1I	289	-583	-1157	-209	80	214	850	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.05	0.45	0.00	0.00	22.3
1J	289	-583	-1157	-209	80	214	850	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.05	0.45	0.00	0.00	22.3
1K	289	-583	-1157	-209	80	214	850	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.05	0.45	0.00	0.00	22.3
1L	289	-583	-1157	-209	80	214	850	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.05	0.45	0.00	0.00	22.3
1M	289	-583	-1157	-209	80	214	850	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.05	0.45	0.00	0.00	22.3
1N	289	-583	-1157	-209	80	214	850	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.05	0.45	0.00	0.00	22.3
1O	289	-583	-1157	-209	80	214	850	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.05	0.45	0.00	0.00	22.3
1P	289	-583	-1157	-209	80	214	850	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.05	0.45	0.00	0.00	22.3
2	289	-647	-1953	-310	155	316	1424	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.30	0.09	0.80	0.00	0.00	22.3
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	325	-583	-1652	-209	80	289	342	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.06	0.56	0.00	0.00	9.3
1B	325	-583	-1652	-209	80	289	342	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.06	0.56	0.00	0.00	9.3
1C	325	-583	-1652	-209	80	289	342	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.06	0.56	0.00	0.00	9.3
1D	325	-583	-1652	-209	80	289	342	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.06	0.56	0.00	0.00	9.3
1E	325	-583	-1652	-209	80	289	342	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.06	0.56	0.00	0.00	9.3
1F	325	-583	-1652	-209	80	289	342	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.06	0.56	0.00	0.00	9.3
1G	325	-583	-1652	-209	80	289	342	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.06	0.56	0.00	0.00	9.3
1H	325	-583	-1652	-209	80	289												

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Travi rinforzate SLU - SLV

1P	325	-583	-1652	-209	80	289	342	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.06	0.56	0.00	0.00	9.3
2	325	-647	-2788	-310	155	429	567	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.11	0.11	0.98	0.00	0.00	9.3
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	362	-583	-2148	-209	80	365	-346	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.08	0.68	0.00	0.00	9.3
1B	362	-583	-2148	-209	80	365	-346	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.08	0.68	0.00	0.00	9.3
1C	362	-583	-2148	-209	80	365	-346	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.08	0.68	0.00	0.00	9.3
1D	362	-583	-2148	-209	80	365	-346	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.08	0.68	0.00	0.00	9.3
1E	362	-583	-2148	-209	80	365	-346	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.08	0.68	0.00	0.00	9.3
1F	362	-583	-2148	-209	80	365	-346	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.08	0.68	0.00	0.00	9.3
1G	362	-583	-2148	-209	80	365	-346	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.08	0.68	0.00	0.00	9.3
1H	362	-583	-2148	-209	80	365	-346	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.08	0.68	0.00	0.00	9.3
1I	362	-583	-2148	-209	80	365	-346	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.08	0.68	0.00	0.00	9.3
1J	362	-583	-2148	-209	80	365	-346	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.08	0.68	0.00	0.00	9.3
1K	362	-583	-2148	-209	80	365	-346	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.08	0.68	0.00	0.00	9.3
1L	362	-583	-2148	-209	80	365	-346	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.08	0.68	0.00	0.00	9.3
1M	362	-583	-2148	-209	80	365	-346	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.08	0.68	0.00	0.00	9.3
1N	362	-583	-2148	-209	80	365	-346	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.08	0.68	0.00	0.00	9.3
1O	362	-583	-2148	-209	80	365	-346	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.08	0.68	0.00	0.00	9.3
1P	362	-583	-2148	-209	80	365	-346	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.08	0.68	0.00	0.00	9.3
2	362	-647	-3624	-310	155	541	-592	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.15	0.13	1.20	2.73	0.24	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 44 NI 11223 NF 11220 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 6.4050 7.4664 16.8714 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	--																	
	cm		kg			kg*m							Fx, M	Bielle	V, Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-966	2384	-256	41	-470	-1048	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.20	0.08	0.65	0.00	0.00	9.3
1B	0	-966	2384	-256	41	-470	-1048	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.20	0.08	0.65	0.00	0.00	9.3
1C	0	-966	2384	-256	41	-470	-1048	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.20	0.08	0.65	0.00	0.00	9.3
1D	0	-966	2384	-256	41	-470	-1048	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.20	0.08	0.65	0.00	0.00	9.3
1E	0	-966	2384	-256	41	-470	-1048	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.20	0.08	0.65	0.00	0.00	9.3
1F	0	-966	2384	-256	41	-470	-1048	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.20	0.08	0.65	0.00	0.00	9.3
1G	0	-966	2384	-256	41	-470	-1048	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.20	0.08	0.65	0.00	0.00	9.3
1H	0	-966	2384	-256	41	-470	-1048	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.20	0.08	0.65	0.00	0.00	9.3
1I	0	-966	2384	-256	41	-470	-1048	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.20	0.08	0.65	0.00	0.00	9.3
1J	0	-966	2384	-256	41	-470	-1048	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.20	0.08	0.65	0.00	0.00	9.3
1K	0	-966	2384	-256	41	-470	-1048	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.20	0.08	0.65	0.00	0.00	9.3
1L	0	-966	2384	-256	41	-470	-1048	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.20	0.08	0.65	0.00	0.00	9.3
1M	0	-966	2384	-256	41	-470	-1048	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.20	0.08	0.65	0.00	0.00	9.3
1N	0	-966	2384	-256	41	-470	-1048	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.20	0.08	0.65	0.00	0.00	9.3
1O	0	-966	2384	-256	41	-470	-1048	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.20	0.08	0.65	0.00	0.00	9.3
1P	0	-966	2384	-256	41	-470	-1048	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.20	0.08	0.65	0.00	0.00	9.3
2	0	-1033	4027	-315	79	-581	-1760	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.37	0.13	1.12	3.04	0.12	9.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	37	-966	1873	-256	41	-376	-264	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.08	0.06	0.53	0.00	0.00	9.3
1B	37	-966	1873	-256	41	-376	-264	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.08	0.06	0.53	0.00	0.00	9.3
1C	37	-966	1873	-256	41	-376	-264	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.08	0.06	0.53	0.00	0.00	9.3
1D	37	-966	1873	-256	41	-376	-264	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.08	0.06	0.53	0.00	0.00	9.3
1E	37	-966	1873	-256	41	-376	-264	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.08	0.06	0.53	0.00	0.00	9.3
1F	37	-966	1873	-256	41	-376	-264	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.08	0.06	0.53	0.00	0.00	9.3
1G	37	-966	1873	-256	41	-376	-264	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.08	0.06	0.53	0.00	0.00	9.3
1H	37	-966	1873	-256	41	-376	-264	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.08	0.06	0.53	0.00	0.00	9.3
1I	37	-966	1873	-256	41	-376	-264	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.08	0.06	0.53	0.00	0.00	9.3
1J	37	-966	1873	-256	41	-376	-264	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.08	0.06	0.53	0.00	0.00	9.3
1K	37	-966	1873	-256	41	-376	-264	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.08	0.06	0.53	0.00	0.00	9.3
1L	37	-966	1873	-256	41	-376	-264	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.08	0.06	0.53	0.00	0.00	9.3
1M	37	-966	1873	-256	41	-376	-264	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.08	0.06	0.53	0.00	0.00	9.3
1N	37	-966	1873	-256	41	-376	-264	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.08	0.06	0.53	0.00	0.00	9.3
1O	37	-966	1873	-256	41	-376	-264	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.08	0.06	0.53	0.00	0.00	9.3
1P	37	-966	1873	-256	41	-376	-264	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.08	0.06	0.53	0.00	0.00	9.3
2	37	-1033	3165	-315	79	-465	-436	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.11	0.11	0.92	0.00	0.00	9.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	74	-966	1362	-256	41	-282	331	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.05	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
1B	74	-966	1362	-256	41	-282	331	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.05	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
1C	74	-966	1362	-256	41	-282	331	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.05	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
1D	74	-966	1362	-256	41	-282	331	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.05	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
1E	74	-966	1362	-256	41	-282	331	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.05	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
1F	74	-966	1362	-256	41	-282	331	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.05	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
1G	74	-966	1362	-256	41	-282	331	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.05	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
1H	74	-966	1362	-256	41	-282	331	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.05	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
1I	74	-966	1362	-256	41	-282	331	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.05	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
1J	74	-966	1362	-256	41	-282	331	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.05	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
1K	74	-966	1362	-256	41	-282	331	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.05	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
1L	74	-966	1362	-256	41	-282	331	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.05	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
1M	74	-966	1362	-256	41	-282	331	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.05	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
1N	74	-966	1362	-256	41	-282	331	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.05	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
1O	74	-966	1362	-256	41	-282	331	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.05	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
1P	74	-966	1362	-256	41	-282	331	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.05	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Travi rinforzate SLU - SLV

1K	258	-966	-1194	-256	41	189	485	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.07	0.04	0.36	0.00	0.00	22.3
1L	258	-966	-1194	-256	41	189	485	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.07	0.04	0.36	0.00	0.00	22.3
1M	258	-966	-1194	-256	41	189	485	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.07	0.04	0.36	0.00	0.00	22.3
1N	258	-966	-1194	-256	41	189	485	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.07	0.04	0.36	0.00	0.00	22.3
1O	258	-966	-1194	-256	41	189	485	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.07	0.04	0.36	0.00	0.00	22.3
1P	258	-966	-1194	-256	41	189	485	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.07	0.04	0.36	0.00	0.00	22.3
2	258	-1033	-2011	-315	79	230	838	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.15	0.07	0.63	0.00	0.00	22.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	295	-966	-1706	-256	41	283	-49	4.62	3.08	3.08	4.62	5	0.05	0.06	0.49	0.00	0.00	22.3
1B	295	-966	-1706	-256	41	283	-49	4.62	3.08	3.08	4.62	5	0.05	0.06	0.49	0.00	0.00	22.3
1C	295	-966	-1706	-256	41	283	-49	4.62	3.08	3.08	4.62	5	0.05	0.06	0.49	0.00	0.00	22.3
1D	295	-966	-1706	-256	41	283	-49	4.62	3.08	3.08	4.62	5	0.05	0.06	0.49	0.00	0.00	22.3
1E	295	-966	-1706	-256	41	283	-49	4.62	3.08	3.08	4.62	5	0.05	0.06	0.49	0.00	0.00	22.3
1F	295	-966	-1706	-256	41	283	-49	4.62	3.08	3.08	4.62	5	0.05	0.06	0.49	0.00	0.00	22.3
1G	295	-966	-1706	-256	41	283	-49	4.62	3.08	3.08	4.62	5	0.05	0.06	0.49	0.00	0.00	22.3
1H	295	-966	-1706	-256	41	283	-49	4.62	3.08	3.08	4.62	5	0.05	0.06	0.49	0.00	0.00	22.3
1I	295	-966	-1706	-256	41	283	-49	4.62	3.08	3.08	4.62	5	0.05	0.06	0.49	0.00	0.00	22.3
1J	295	-966	-1706	-256	41	283	-49	4.62	3.08	3.08	4.62	5	0.05	0.06	0.49	0.00	0.00	22.3
1K	295	-966	-1706	-256	41	283	-49	4.62	3.08	3.08	4.62	5	0.05	0.06	0.49	0.00	0.00	22.3
1L	295	-966	-1706	-256	41	283	-49	4.62	3.08	3.08	4.62	5	0.05	0.06	0.49	0.00	0.00	22.3
1M	295	-966	-1706	-256	41	283	-49	4.62	3.08	3.08	4.62	5	0.05	0.06	0.49	0.00	0.00	22.3
1N	295	-966	-1706	-256	41	283	-49	4.62	3.08	3.08	4.62	5	0.05	0.06	0.49	0.00	0.00	22.3
1O	295	-966	-1706	-256	41	283	-49	4.62	3.08	3.08	4.62	5	0.05	0.06	0.49	0.00	0.00	22.3
1P	295	-966	-1706	-256	41	283	-49	4.62	3.08	3.08	4.62	5	0.05	0.06	0.49	0.00	0.00	22.3
2	295	-1033	-2873	-315	79	346	-61	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.07	0.10	0.85	0.00	0.00	22.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	331	-966	-2217	-256	41	377	-771	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.14	0.07	0.61	0.00	0.00	9.3
1B	331	-966	-2217	-256	41	377	-771	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.14	0.07	0.61	0.00	0.00	9.3
1C	331	-966	-2217	-256	41	377	-771	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.14	0.07	0.61	0.00	0.00	9.3
1D	331	-966	-2217	-256	41	377	-771	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.14	0.07	0.61	0.00	0.00	9.3
1E	331	-966	-2217	-256	41	377	-771	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.14	0.07	0.61	0.00	0.00	9.3
1F	331	-966	-2217	-256	41	377	-771	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.14	0.07	0.61	0.00	0.00	9.3
1G	331	-966	-2217	-256	41	377	-771	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.14	0.07	0.61	0.00	0.00	9.3
1H	331	-966	-2217	-256	41	377	-771	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.14	0.07	0.61	0.00	0.00	9.3
1I	331	-966	-2217	-256	41	377	-771	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.14	0.07	0.61	0.00	0.00	9.3
1J	331	-966	-2217	-256	41	377	-771	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.14	0.07	0.61	0.00	0.00	9.3
1K	331	-966	-2217	-256	41	377	-771	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.14	0.07	0.61	0.00	0.00	9.3
1L	331	-966	-2217	-256	41	377	-771	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.14	0.07	0.61	0.00	0.00	9.3
1M	331	-966	-2217	-256	41	377	-771	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.14	0.07	0.61	0.00	0.00	9.3
1N	331	-966	-2217	-256	41	377	-771	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.14	0.07	0.61	0.00	0.00	9.3
1O	331	-966	-2217	-256	41	377	-771	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.14	0.07	0.61	0.00	0.00	9.3
1P	331	-966	-2217	-256	41	377	-771	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.14	0.07	0.61	0.00	0.00	9.3
2	331	-1033	-3735	-315	79	462	-1278	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.26	0.12	1.05	2.82	0.12	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	368	-966	-2728	-256	41	471	-1681	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.35	0.09	0.73	0.00	0.00	9.3
1B	368	-966	-2728	-256	41	471	-1681	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.35	0.09	0.73	0.00	0.00	9.3
1C	368	-966	-2728	-256	41	471	-1681	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.35	0.09	0.73	0.00	0.00	9.3
1D	368	-966	-2728	-256	41	471	-1681	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.35	0.09	0.73	0.00	0.00	9.3
1E	368	-966	-2728	-256	41	471	-1681	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.35	0.09	0.73	0.00	0.00	9.3
1F	368	-966	-2728	-256	41	471	-1681	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.35	0.09	0.73	0.00	0.00	9.3
1G	368	-966	-2728	-256	41	471	-1681	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.35	0.09	0.73	0.00	0.00	9.3
1H	368	-966	-2728	-256	41	471	-1681	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.35	0.09	0.73	0.00	0.00	9.3
1I	368	-966	-2728	-256	41	471	-1681	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.35	0.09	0.73	0.00	0.00	9.3
1J	368	-966	-2728	-256	41	471	-1681	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.35	0.09	0.73	0.00	0.00	9.3
1K	368	-966	-2728	-256	41	471	-1681	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.35	0.09	0.73	0.00	0.00	9.3
1L	368	-966	-2728	-256	41	471	-1681	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.35	0.09	0.73	0.00	0.00	9.3
1M	368	-966	-2728	-256	41	471	-1681	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.35	0.09	0.73	0.00	0.00	9.3
1N	368	-966	-2728	-256	41	471	-1681	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.35	0.09	0.73	0.00	0.00	9.3
1O	368	-966	-2728	-256	41	471	-1681	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.35	0.09	0.73	0.00	0.00	9.3
1P	368	-966	-2728	-256	41	471	-1681	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.35	0.09	0.73	0.00	0.00	9.3
2	368	-1033	-4598	-315	79	578	-2812	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.61	0.15	1.25	3.47	0.12	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 45 NI 11220 NF 11217 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 6.7550 7.8744 17.6294 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-1348	2959	-164	-18	-313	-1998	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.41	0.09	0.73	0.00	0.00	9.3
1B	0	-1348	2959	-164	-18	-313	-1998	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.41	0.09	0.73	0.00	0.00	9.3
1C	0	-1348	2959	-164	-18	-313	-1998	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.41	0.09	0.73	0.00	0.00	9.3
1D	0	-1348	2959	-164	-18	-313	-1998	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.41	0.09	0.73	0.00	0.00	9.3
1E	0	-1348	2959	-164	-18	-313	-1998	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.41	0.09	0.73	0.00	0.00	9.3
1F	0	-1348	2959	-164	-18	-313	-1998	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.41	0.09	0.73	0.00	0.00	9.3
1G	0	-1348	2959	-164	-18	-313	-1998	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.41	0.09	0.73	0.00	0.00	9.3
1H	0	-1348	2959	-164	-18	-313	-1998	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.41	0.09	0.73	0.00	0.00	9.3
1I	0	-1348	2959	-164	-18	-313	-1998	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.41	0.09	0.73	0.00	0.00	9.3
1J	0	-1348	2959	-164	-18	-313	-1998	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.41	0.09	0.73	0.00	0.00	9.3
1K	0	-1348	2959	-164	-18	-313	-1998	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.41	0.09	0.73	0.00	0.00	9.3

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Travi rinforzate SLU - SLV

1A	393	-1348	-2731	-164	-18	331	-1550	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.31	0.08	0.68	0.00	0.00	9.3
1B	393	-1348	-2731	-164	-18	331	-1550	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.31	0.08	0.68	0.00	0.00	9.3
1C	393	-1348	-2731	-164	-18	331	-1550	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.31	0.08	0.68	0.00	0.00	9.3
1D	393	-1348	-2731	-164	-18	331	-1550	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.31	0.08	0.68	0.00	0.00	9.3
1E	393	-1348	-2731	-164	-18	331	-1550	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.31	0.08	0.68	0.00	0.00	9.3
1F	393	-1348	-2731	-164	-18	331	-1550	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.31	0.08	0.68	0.00	0.00	9.3
1G	393	-1348	-2731	-164	-18	331	-1550	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.31	0.08	0.68	0.00	0.00	9.3
1H	393	-1348	-2731	-164	-18	331	-1550	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.31	0.08	0.68	0.00	0.00	9.3
1I	393	-1348	-2731	-164	-18	331	-1550	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.31	0.08	0.68	0.00	0.00	9.3
1J	393	-1348	-2731	-164	-18	331	-1550	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.31	0.08	0.68	0.00	0.00	9.3
1K	393	-1348	-2731	-164	-18	331	-1550	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.31	0.08	0.68	0.00	0.00	9.3
1L	393	-1348	-2731	-164	-18	331	-1550	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.31	0.08	0.68	0.00	0.00	9.3
1M	393	-1348	-2731	-164	-18	331	-1550	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.31	0.08	0.68	0.00	0.00	9.3
1N	393	-1348	-2731	-164	-18	331	-1550	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.31	0.08	0.68	0.00	0.00	9.3
1O	393	-1348	-2731	-164	-18	331	-1550	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.31	0.08	0.68	0.00	0.00	9.3
1P	393	-1348	-2731	-164	-18	331	-1550	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.31	0.08	0.68	0.00	0.00	9.3
2	393	-1448	-4645	-231	-33	465	-2641	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.56	0.14	1.17	3.50	0.05	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 46 NI 11217 NF 11214 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 7.6140 7.6704 18.2844 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-1734	2982	3	43	10	-1715	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.33	0.09	0.81	0.00	0.00	9.3
1B	0	-1734	2982	3	43	10	-1715	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.33	0.09	0.81	0.00	0.00	9.3
1C	0	-1734	2982	3	43	10	-1715	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.33	0.09	0.81	0.00	0.00	9.3
1D	0	-1734	2982	3	43	10	-1715	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.33	0.09	0.81	0.00	0.00	9.3
1E	0	-1734	2982	3	43	10	-1715	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.33	0.09	0.81	0.00	0.00	9.3
1F	0	-1734	2982	3	43	10	-1715	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.33	0.09	0.81	0.00	0.00	9.3
1G	0	-1734	2982	3	43	10	-1715	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.33	0.09	0.81	0.00	0.00	9.3
1H	0	-1734	2982	3	43	10	-1715	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.33	0.09	0.81	0.00	0.00	9.3
1I	0	-1734	2982	3	43	10	-1715	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.33	0.09	0.81	0.00	0.00	9.3
1J	0	-1734	2982	3	43	10	-1715	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.33	0.09	0.81	0.00	0.00	9.3
1K	0	-1734	2982	3	43	10	-1715	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.33	0.09	0.81	0.00	0.00	9.3
1L	0	-1734	2982	3	43	10	-1715	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.33	0.09	0.81	0.00	0.00	9.3
1M	0	-1734	2982	3	43	10	-1715	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.33	0.09	0.81	0.00	0.00	9.3
1N	0	-1734	2982	3	43	10	-1715	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.33	0.09	0.81	0.00	0.00	9.3
1O	0	-1734	2982	3	43	10	-1715	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.33	0.09	0.81	0.00	0.00	9.3
1P	0	-1734	2982	3	43	10	-1715	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.33	0.09	0.81	0.00	0.00	9.3
2	0	-1891	4942	47	67	94	-2833	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.58	0.15	1.33	3.73	0.10	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	38	-1734	2402	3	43	8	-689	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
1B	38	-1734	2402	3	43	8	-689	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
1C	38	-1734	2402	3	43	8	-689	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
1D	38	-1734	2402	3	43	8	-689	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
1E	38	-1734	2402	3	43	8	-689	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
1F	38	-1734	2402	3	43	8	-689	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
1G	38	-1734	2402	3	43	8	-689	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
1H	38	-1734	2402	3	43	8	-689	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
1I	38	-1734	2402	3	43	8	-689	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
1J	38	-1734	2402	3	43	8	-689	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
1K	38	-1734	2402	3	43	8	-689	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
1L	38	-1734	2402	3	43	8	-689	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
1M	38	-1734	2402	3	43	8	-689	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
1N	38	-1734	2402	3	43	8	-689	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
1O	38	-1734	2402	3	43	8	-689	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
1P	38	-1734	2402	3	43	8	-689	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
2	38	-1891	3978	47	67	76	-1134	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.19	0.13	1.11	3.00	0.10	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	76	-1734	1823	3	43	7	115	3.08	3.08	4.62	3.08	4	0.01	0.06	0.49	0.00	0.00	22.3
1B	76	-1734	1823	3	43	7	115	3.08	3.08	4.62	3.08	4	0.01	0.06	0.49	0.00	0.00	22.3
1C	76	-1734	1823	3	43	7	115	3.08	3.08	4.62	3.08	4	0.01	0.06	0.49	0.00	0.00	22.3
1D	76	-1734	1823	3	43	7	115	3.08	3.08	4.62	3.08	4	0.01	0.06	0.49	0.00	0.00	22.3
1E	76	-1734	1823	3	43	7	115	3.08	3.08	4.62	3.08	4	0.01	0.06	0.49	0.00	0.00	22.3
1F	76	-1734	1823	3	43	7	115	3.08	3.08	4.62	3.08	4	0.01	0.06	0.49	0.00	0.00	22.3
1G	76	-1734	1823	3	43	7	115	3.08	3.08	4.62	3.08	4	0.01	0.06	0.49	0.00	0.00	22.3
1H	76	-1734	1823	3	43	7	115	3.08	3.08	4.62	3.08	4	0.01	0.06	0.49	0.00	0.00	22.3
1I	76	-1734	1823	3	43	7	115	3.08	3.08	4.62	3.08	4	0.01	0.06	0.49	0.00	0.00	22.3
1J	76	-1734	1823	3	43	7	115	3.08	3.08	4.62	3.08	4	0.01	0.06	0.49	0.00	0.00	22.3
1K	76	-1734	1823	3	43	7	115	3.08	3.08	4.62	3.08	4	0.01	0.06	0.49	0.00	0.00	22.3
1L	76	-1734	1823	3	43	7	115	3.08	3.08	4.62	3.08	4	0.01	0.06	0.49	0.00	0.00	22.3
1M	76	-1734	1823	3	43	7	115	3.08	3.08	4.62	3.08	4	0.01	0.06	0.49	0.00	0.00	22.3
1N	76	-1734	1823	3	43	7	115	3.08	3.08	4.62	3.08	4	0.01	0.06	0.49	0.00	0.00	22.3
1O	76	-1734	1823	3	43	7	115	3.08	3.08	4.62	3.08	4	0.01	0.06	0.49	0.00	0.00	22.3
1P	76	-1734	1823	3	43	7	115	3.08	3.08	4.62	3.08	4	0.01	0.06	0.49	0.00	0.00	22.3
2	76	-1891	3014	47	67	58	198	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.02	0.10	0.80	0.00	0.00	22.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Travi rinforzate SLU - SLV

10	267	-1734	-1075	3	43	1	827	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.12	0.04	0.33	0.00	0.00	22.3
1P	267	-1734	-1075	3	43	1	827	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.12	0.04	0.33	0.00	0.00	22.3
2	267	-1891	-1805	47	67	-32	1349	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.24	0.06	0.54	0.00	0.00	22.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	305	-1734	-1655	3	43	-0	307	3.08	3.08	4.62	3.08	3	0.03	0.06	0.45	0.00	0.00	22.3
1B	305	-1734	-1655	3	43	-0	307	3.08	3.08	4.62	3.08	3	0.03	0.06	0.45	0.00	0.00	22.3
1C	305	-1734	-1655	3	43	-0	307	3.08	3.08	4.62	3.08	3	0.03	0.06	0.45	0.00	0.00	22.3
1D	305	-1734	-1655	3	43	-0	307	3.08	3.08	4.62	3.08	3	0.03	0.06	0.45	0.00	0.00	22.3
1E	305	-1734	-1655	3	43	-0	307	3.08	3.08	4.62	3.08	3	0.03	0.06	0.45	0.00	0.00	22.3
1F	305	-1734	-1655	3	43	-0	307	3.08	3.08	4.62	3.08	3	0.03	0.06	0.45	0.00	0.00	22.3
1G	305	-1734	-1655	3	43	-0	307	3.08	3.08	4.62	3.08	3	0.03	0.06	0.45	0.00	0.00	22.3
1H	305	-1734	-1655	3	43	-0	307	3.08	3.08	4.62	3.08	3	0.03	0.06	0.45	0.00	0.00	22.3
1I	305	-1734	-1655	3	43	-0	307	3.08	3.08	4.62	3.08	3	0.03	0.06	0.45	0.00	0.00	22.3
1J	305	-1734	-1655	3	43	-0	307	3.08	3.08	4.62	3.08	3	0.03	0.06	0.45	0.00	0.00	22.3
1K	305	-1734	-1655	3	43	-0	307	3.08	3.08	4.62	3.08	3	0.03	0.06	0.45	0.00	0.00	22.3
1L	305	-1734	-1655	3	43	-0	307	3.08	3.08	4.62	3.08	3	0.03	0.06	0.45	0.00	0.00	22.3
1M	305	-1734	-1655	3	43	-0	307	3.08	3.08	4.62	3.08	3	0.03	0.06	0.45	0.00	0.00	22.3
1N	305	-1734	-1655	3	43	-0	307	3.08	3.08	4.62	3.08	3	0.03	0.06	0.45	0.00	0.00	22.3
1O	305	-1734	-1655	3	43	-0	307	3.08	3.08	4.62	3.08	3	0.03	0.06	0.45	0.00	0.00	22.3
1P	305	-1734	-1655	3	43	-0	307	3.08	3.08	4.62	3.08	3	0.03	0.06	0.45	0.00	0.00	22.3
2	305	-1891	-2769	47	67	-50	477	3.08	4.62	4.62	3.08	3	0.05	0.09	0.75	0.00	0.00	22.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	343	-1734	-2234	3	43	-2	-433	3.08	3.08	3.08	4.62	3	0.04	0.07	0.63	0.00	0.00	9.3
1B	343	-1734	-2234	3	43	-2	-433	3.08	3.08	3.08	4.62	3	0.04	0.07	0.63	0.00	0.00	9.3
1C	343	-1734	-2234	3	43	-2	-433	3.08	3.08	3.08	4.62	3	0.04	0.07	0.63	0.00	0.00	9.3
1D	343	-1734	-2234	3	43	-2	-433	3.08	3.08	3.08	4.62	3	0.04	0.07	0.63	0.00	0.00	9.3
1E	343	-1734	-2234	3	43	-2	-433	3.08	3.08	3.08	4.62	3	0.04	0.07	0.63	0.00	0.00	9.3
1F	343	-1734	-2234	3	43	-2	-433	3.08	3.08	3.08	4.62	3	0.04	0.07	0.63	0.00	0.00	9.3
1G	343	-1734	-2234	3	43	-2	-433	3.08	3.08	3.08	4.62	3	0.04	0.07	0.63	0.00	0.00	9.3
1H	343	-1734	-2234	3	43	-2	-433	3.08	3.08	3.08	4.62	3	0.04	0.07	0.63	0.00	0.00	9.3
1I	343	-1734	-2234	3	43	-2	-433	3.08	3.08	3.08	4.62	3	0.04	0.07	0.63	0.00	0.00	9.3
1J	343	-1734	-2234	3	43	-2	-433	3.08	3.08	3.08	4.62	3	0.04	0.07	0.63	0.00	0.00	9.3
1K	343	-1734	-2234	3	43	-2	-433	3.08	3.08	3.08	4.62	3	0.04	0.07	0.63	0.00	0.00	9.3
1L	343	-1734	-2234	3	43	-2	-433	3.08	3.08	3.08	4.62	3	0.04	0.07	0.63	0.00	0.00	9.3
1M	343	-1734	-2234	3	43	-2	-433	3.08	3.08	3.08	4.62	3	0.04	0.07	0.63	0.00	0.00	9.3
1N	343	-1734	-2234	3	43	-2	-433	3.08	3.08	3.08	4.62	3	0.04	0.07	0.63	0.00	0.00	9.3
1O	343	-1734	-2234	3	43	-2	-433	3.08	3.08	3.08	4.62	3	0.04	0.07	0.63	0.00	0.00	9.3
1P	343	-1734	-2234	3	43	-2	-433	3.08	3.08	3.08	4.62	3	0.04	0.07	0.63	0.00	0.00	9.3
2	343	-1891	-3733	47	67	-68	-761	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.10	0.12	1.05	2.81	0.10	9.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	381	-1734	-2814	3	43	-3	-1395	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.26	0.09	0.77	0.00	0.00	9.3
1B	381	-1734	-2814	3	43	-3	-1395	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.26	0.09	0.77	0.00	0.00	9.3
1C	381	-1734	-2814	3	43	-3	-1395	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.26	0.09	0.77	0.00	0.00	9.3
1D	381	-1734	-2814	3	43	-3	-1395	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.26	0.09	0.77	0.00	0.00	9.3
1E	381	-1734	-2814	3	43	-3	-1395	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.26	0.09	0.77	0.00	0.00	9.3
1F	381	-1734	-2814	3	43	-3	-1395	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.26	0.09	0.77	0.00	0.00	9.3
1G	381	-1734	-2814	3	43	-3	-1395	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.26	0.09	0.77	0.00	0.00	9.3
1H	381	-1734	-2814	3	43	-3	-1395	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.26	0.09	0.77	0.00	0.00	9.3
1I	381	-1734	-2814	3	43	-3	-1395	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.26	0.09	0.77	0.00	0.00	9.3
1J	381	-1734	-2814	3	43	-3	-1395	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.26	0.09	0.77	0.00	0.00	9.3
1K	381	-1734	-2814	3	43	-3	-1395	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.26	0.09	0.77	0.00	0.00	9.3
1L	381	-1734	-2814	3	43	-3	-1395	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.26	0.09	0.77	0.00	0.00	9.3
1M	381	-1734	-2814	3	43	-3	-1395	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.26	0.09	0.77	0.00	0.00	9.3
1N	381	-1734	-2814	3	43	-3	-1395	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.26	0.09	0.77	0.00	0.00	9.3
1O	381	-1734	-2814	3	43	-3	-1395	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.26	0.09	0.77	0.00	0.00	9.3
1P	381	-1734	-2814	3	43	-3	-1395	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.26	0.09	0.77	0.00	0.00	9.3
2	381	-1891	-4697	47	67	-86	-2367	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.47	0.15	1.28	3.54	0.10	9.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 47 NI 11214 NF 11211 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 6.8040 6.8544 16.6584 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq				Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m		cm	
1A	0	-2150	2562	-98	-57	-178	-923	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.13	0.08	0.75	0.00	0.00	9.3
1B	0	-2150	2562	-98	-57	-178	-923	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.13	0.08	0.75	0.00	0.00	9.3
1C	0	-2150	2562	-98	-57	-178	-923	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.13	0.08	0.75	0.00	0.00	9.3
1D	0	-2150	2562	-98	-57	-178	-923	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.13	0.08	0.75	0.00	0.00	9.3
1E	0	-2150	2562	-98	-57	-178	-923	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.13	0.08	0.75	0.00	0.00	9.3
1F	0	-2150	2562	-98	-57	-178	-923	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.13	0.08	0.75	0.00	0.00	9.3
1G	0	-2150	2562	-98	-57	-178	-923	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.13	0.08	0.75	0.00	0.00	9.3
1H	0	-2150	2562	-98	-57	-178	-923	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.13	0.08	0.75	0.00	0.00	9.3
1I	0	-2150	2562	-98	-57	-178	-923	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.13	0.08	0.75	0.00	0.00	9.3
1J	0	-2150	2562	-98	-57	-178	-923	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.13	0.08	0.75	0.00	0.00	9.3
1K	0	-2150	2562	-98	-57	-178	-923	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.13	0.08	0.75	0.00	0.00	9.3
1L	0	-2150	2562	-98	-57	-178	-923	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.13	0.08	0.75	0.00	0.00	9.3
1M	0	-2150	2562	-98	-57	-178	-923	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.13	0.08	0.75	0.00	0.00	9.3
1N	0	-2150	2562	-98	-57	-178	-923	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.13	0.08	0.75	0.00	0.00	9.3
1O	0	-2150	2562	-98	-57	-178	-923	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.13	0.08	0.75	0.00	0.00	9.3

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Travi rinforzate SLU - SLV

1D	355	-2150	-2382	-98	-57	170	-603	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.06	0.08	0.71	0.00	0.00	9.3
1E	355	-2150	-2382	-98	-57	170	-603	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.06	0.08	0.71	0.00	0.00	9.3
1F	355	-2150	-2382	-98	-57	170	-603	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.06	0.08	0.71	0.00	0.00	9.3
1G	355	-2150	-2382	-98	-57	170	-603	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.06	0.08	0.71	0.00	0.00	9.3
1H	355	-2150	-2382	-98	-57	170	-603	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.06	0.08	0.71	0.00	0.00	9.3
1I	355	-2150	-2382	-98	-57	170	-603	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.06	0.08	0.71	0.00	0.00	9.3
1J	355	-2150	-2382	-98	-57	170	-603	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.06	0.08	0.71	0.00	0.00	9.3
1K	355	-2150	-2382	-98	-57	170	-603	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.06	0.08	0.71	0.00	0.00	9.3
1L	355	-2150	-2382	-98	-57	170	-603	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.06	0.08	0.71	0.00	0.00	9.3
1M	355	-2150	-2382	-98	-57	170	-603	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.06	0.08	0.71	0.00	0.00	9.3
1N	355	-2150	-2382	-98	-57	170	-603	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.06	0.08	0.71	0.00	0.00	9.3
1O	355	-2150	-2382	-98	-57	170	-603	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.06	0.08	0.71	0.00	0.00	9.3
1P	355	-2150	-2382	-98	-57	170	-603	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.06	0.08	0.71	0.00	0.00	9.3
2	355	-2394	-3929	-114	-98	195	-961	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.13	0.13	1.18	2.96	0.15	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 48 NI 11211 NF 10075 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 7.4115 7.4664 17.8779 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-2418	994	-73	-278	-143	1339	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.22	0.08	0.87	0.00	0.00	9.3
1B	0	-2418	994	-73	-278	-143	1339	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.22	0.08	0.87	0.00	0.00	9.3
1C	0	-2418	994	-73	-278	-143	1339	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.22	0.08	0.87	0.00	0.00	9.3
1D	0	-2418	994	-73	-278	-143	1339	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.22	0.08	0.87	0.00	0.00	9.3
1E	0	-2418	994	-73	-278	-143	1339	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.22	0.08	0.87	0.00	0.00	9.3
1F	0	-2418	994	-73	-278	-143	1339	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.22	0.08	0.87	0.00	0.00	9.3
1G	0	-2418	994	-73	-278	-143	1339	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.22	0.08	0.87	0.00	0.00	9.3
1H	0	-2418	994	-73	-278	-143	1339	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.22	0.08	0.87	0.00	0.00	9.3
1I	0	-2418	994	-73	-278	-143	1339	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.22	0.08	0.87	0.00	0.00	9.3
1J	0	-2418	994	-73	-278	-143	1339	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.22	0.08	0.87	0.00	0.00	9.3
1K	0	-2418	994	-73	-278	-143	1339	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.22	0.08	0.87	0.00	0.00	9.3
1L	0	-2418	994	-73	-278	-143	1339	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.22	0.08	0.87	0.00	0.00	9.3
1M	0	-2418	994	-73	-278	-143	1339	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.22	0.08	0.87	0.00	0.00	9.3
1N	0	-2418	994	-73	-278	-143	1339	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.22	0.08	0.87	0.00	0.00	9.3
1O	0	-2418	994	-73	-278	-143	1339	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.22	0.08	0.87	0.00	0.00	9.3
1P	0	-2418	994	-73	-278	-143	1339	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.22	0.08	0.87	0.00	0.00	9.3
2	0	-2713	1663	-82	-413	-162	2301	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.43	0.13	1.33	1.25	0.64	9.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	37	-2418	443	-73	-278	-116	1604	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.28	0.07	0.76	0.00	0.00	9.3
1B	37	-2418	443	-73	-278	-116	1604	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.28	0.07	0.76	0.00	0.00	9.3
1C	37	-2418	443	-73	-278	-116	1604	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.28	0.07	0.76	0.00	0.00	9.3
1D	37	-2418	443	-73	-278	-116	1604	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.28	0.07	0.76	0.00	0.00	9.3
1E	37	-2418	443	-73	-278	-116	1604	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.28	0.07	0.76	0.00	0.00	9.3
1F	37	-2418	443	-73	-278	-116	1604	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.28	0.07	0.76	0.00	0.00	9.3
1G	37	-2418	443	-73	-278	-116	1604	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.28	0.07	0.76	0.00	0.00	9.3
1H	37	-2418	443	-73	-278	-116	1604	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.28	0.07	0.76	0.00	0.00	9.3
1I	37	-2418	443	-73	-278	-116	1604	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.28	0.07	0.76	0.00	0.00	9.3
1J	37	-2418	443	-73	-278	-116	1604	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.28	0.07	0.76	0.00	0.00	9.3
1K	37	-2418	443	-73	-278	-116	1604	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.28	0.07	0.76	0.00	0.00	9.3
1L	37	-2418	443	-73	-278	-116	1604	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.28	0.07	0.76	0.00	0.00	9.3
1M	37	-2418	443	-73	-278	-116	1604	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.28	0.07	0.76	0.00	0.00	9.3
1N	37	-2418	443	-73	-278	-116	1604	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.28	0.07	0.76	0.00	0.00	9.3
1O	37	-2418	443	-73	-278	-116	1604	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.28	0.07	0.76	0.00	0.00	9.3
1P	37	-2418	443	-73	-278	-116	1604	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.28	0.07	0.76	0.00	0.00	9.3
2	37	-2713	749	-82	-413	-132	2747	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.53	0.10	1.15	0.56	0.64	9.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	74	-2418	-107	-73	-278	-89	1667	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.29	0.06	0.69	0.00	0.00	22.3
1B	74	-2418	-107	-73	-278	-89	1667	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.29	0.06	0.69	0.00	0.00	22.3
1C	74	-2418	-107	-73	-278	-89	1667	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.29	0.06	0.69	0.00	0.00	22.3
1D	74	-2418	-107	-73	-278	-89	1667	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.29	0.06	0.69	0.00	0.00	22.3
1E	74	-2418	-107	-73	-278	-89	1667	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.29	0.06	0.69	0.00	0.00	22.3
1F	74	-2418	-107	-73	-278	-89	1667	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.29	0.06	0.69	0.00	0.00	22.3
1G	74	-2418	-107	-73	-278	-89	1667	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.29	0.06	0.69	0.00	0.00	22.3
1H	74	-2418	-107	-73	-278	-89	1667	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.29	0.06	0.69	0.00	0.00	22.3
1I	74	-2418	-107	-73	-278	-89	1667	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.29	0.06	0.69	0.00	0.00	22.3
1J	74	-2418	-107	-73	-278	-89	1667	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.29	0.06	0.69	0.00	0.00	22.3
1K	74	-2418	-107	-73	-278	-89	1667	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.29	0.06	0.69	0.00	0.00	22.3
1L	74	-2418	-107	-73	-278	-89	1667	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.29	0.06	0.69	0.00	0.00	22.3
1M	74	-2418	-107	-73	-278	-89	1667	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.29	0.06	0.69	0.00	0.00	22.3
1N	74	-2418	-107	-73	-278	-89	1667	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.29	0.06	0.69	0.00	0.00	22.3
1O	74	-2418	-107	-73	-278	-89	1667	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.29	0.06	0.69	0.00	0.00	22.3
1P	74	-2418	-107	-73	-278	-89	1667	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.29	0.06	0.69	0.00	0.00	22.3
2	74	-2713	-165	-82	-413	-102	2855	3.08	4.62	4.62	3.08	5	0.55	0.09	1.02	0.12	0.64	22.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	111	-2418	-657	-73	-278	-62	1526	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.26	0.07	0.80	0.00	0.00	22.3
1B	111	-2418	-657	-73	-278	-62	1526	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.26	0.07	0.80	0.00	0.00	22.3
1C	111	-2418	-657	-73	-278	-62	1526	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.26	0.07	0.80	0.00	0.00	22.3
1D	111	-2418	-657	-73	-278	-62	1526	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.26	0.07	0.80	0.00	0.00	22.3

1E	111	-2418	-657	-73	-278	-62	1526	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.26	0.07	0.80	0.00	0.00	22.3
1F	111	-2418	-657	-73	-278	-62	1526	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.26	0.07	0.80	0.00	0.00	22.3
1G	111	-2418	-657	-73	-278	-62	1526	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.26	0.07	0.80	0.00	0.00	22.3
1H	111	-2418	-657	-73	-278	-62	1526	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.26	0.07	0.80	0.00	0.00	22.3
1I	111	-2418	-657	-73	-278	-62	1526	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.26	0.07	0.80	0.00	0.00	22.3
1J	111	-2418	-657	-73	-278	-62	1526	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.26	0.07	0.80	0.00	0.00	22.3
1K	111	-2418	-657	-73	-278	-62	1526	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.26	0.07	0.80	0.00	0.00	22.3
1L	111	-2418	-657	-73	-278	-62	1526	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.26	0.07	0.80	0.00	0.00	22.3
1M	111	-2418	-657	-73	-278	-62	1526	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.26	0.07	0.80	0.00	0.00	22.3
1N	111	-2418	-657	-73	-278	-62	1526	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.26	0.07	0.80	0.00	0.00	22.3
1O	111	-2418	-657	-73	-278	-62	1526	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.26	0.07	0.80	0.00	0.00	22.3
1P	111	-2418	-657	-73	-278	-62	1526	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.26	0.07	0.80	0.00	0.00	22.3
2	111	-2713	-1078	-82	-413	-72	2625	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.50	0.11	1.21	0.81	0.64	22.3
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	148	-2418	-1207	-73	-278	-35	1181	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.18	0.09	0.92	0.00	0.00	22.3
1B	148	-2418	-1207	-73	-278	-35	1181	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.18	0.09	0.92	0.00	0.00	22.3
1C	148	-2418	-1207	-73	-278	-35	1181	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.18	0.09	0.92	0.00	0.00	22.3
1D	148	-2418	-1207	-73	-278	-35	1181	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.18	0.09	0.92	0.00	0.00	22.3
1E	148	-2418	-1207	-73	-278	-35	1181	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.18	0.09	0.92	0.00	0.00	22.3
1F	148	-2418	-1207	-73	-278	-35	1181	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.18	0.09	0.92	0.00	0.00	22.3
1G	148	-2418	-1207	-73	-278	-35	1181	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.18	0.09	0.92	0.00	0.00	22.3
1H	148	-2418	-1207	-73	-278	-35	1181	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.18	0.09	0.92	0.00	0.00	22.3
1I	148	-2418	-1207	-73	-278	-35	1181	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.18	0.09	0.92	0.00	0.00	22.3
1J	148	-2418	-1207	-73	-278	-35	1181	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.18	0.09	0.92	0.00	0.00	22.3
1K	148	-2418	-1207	-73	-278	-35	1181	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.18	0.09	0.92	0.00	0.00	22.3
1L	148	-2418	-1207	-73	-278	-35	1181	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.18	0.09	0.92	0.00	0.00	22.3
1M	148	-2418	-1207	-73	-278	-35	1181	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.18	0.09	0.92	0.00	0.00	22.3
1N	148	-2418	-1207	-73	-278	-35	1181	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.18	0.09	0.92	0.00	0.00	22.3
1O	148	-2418	-1207	-73	-278	-35	1181	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.18	0.09	0.92	0.00	0.00	22.3
1P	148	-2418	-1207	-73	-278	-35	1181	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.18	0.09	0.92	0.00	0.00	22.3
2	148	-2713	-1992	-82	-413	-41	2058	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.37	0.14	1.40	1.50	0.64	22.3
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	185	-2418	-1757	-73	-278	-8	634	3.08	3.08	4.62	3.08	3	0.06	0.11	1.03	1.32	0.43	22.3
1B	185	-2418	-1757	-73	-278	-8	634	3.08	3.08	4.62	3.08	3	0.06	0.11	1.03	1.32	0.43	22.3
1C	185	-2418	-1757	-73	-278	-8	634	3.08	3.08	4.62	3.08	3	0.06	0.11	1.03	1.32	0.43	22.3
1D	185	-2418	-1757	-73	-278	-8	634	3.08	3.08	4.62	3.08	3	0.06	0.11	1.03	1.32	0.43	22.3
1E	185	-2418	-1757	-73	-278	-8	634	3.08	3.08	4.62	3.08	3	0.06	0.11	1.03	1.32	0.43	22.3
1F	185	-2418	-1757	-73	-278	-8	634	3.08	3.08	4.62	3.08	3	0.06	0.11	1.03	1.32	0.43	22.3
1G	185	-2418	-1757	-73	-278	-8	634	3.08	3.08	4.62	3.08	3	0.06	0.11	1.03	1.32	0.43	22.3
1H	185	-2418	-1757	-73	-278	-8	634	3.08	3.08	4.62	3.08	3	0.06	0.11	1.03	1.32	0.43	22.3
1I	185	-2418	-1757	-73	-278	-8	634	3.08	3.08	4.62	3.08	3	0.06	0.11	1.03	1.32	0.43	22.3
1J	185	-2418	-1757	-73	-278	-8	634	3.08	3.08	4.62	3.08	3	0.06	0.11	1.03	1.32	0.43	22.3
1K	185	-2418	-1757	-73	-278	-8	634	3.08	3.08	4.62	3.08	3	0.06	0.11	1.03	1.32	0.43	22.3
1L	185	-2418	-1757	-73	-278	-8	634	3.08	3.08	4.62	3.08	3	0.06	0.11	1.03	1.32	0.43	22.3
1M	185	-2418	-1757	-73	-278	-8	634	3.08	3.08	4.62	3.08	3	0.06	0.11	1.03	1.32	0.43	22.3
1N	185	-2418	-1757	-73	-278	-8	634	3.08	3.08	4.62	3.08	3	0.06	0.11	1.03	1.32	0.43	22.3
1O	185	-2418	-1757	-73	-278	-8	634	3.08	3.08	4.62	3.08	3	0.06	0.11	1.03	1.32	0.43	22.3
1P	185	-2418	-1757	-73	-278	-8	634	3.08	3.08	4.62	3.08	3	0.06	0.11	1.03	1.32	0.43	22.3
2	185	-2713	-2906	-82	-413	-11	1153	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.16	0.16	1.59	2.19	0.64	22.3
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	222	-2418	-2307	-73	-278	19	-117	4.62	3.08	3.08	4.62	5	0.02	0.12	1.22	1.74	0.43	22.3
1B	222	-2418	-2307	-73	-278	19	-117	4.62	3.08	3.08	4.62	5	0.02	0.12	1.22	1.74	0.43	22.3
1C	222	-2418	-2307	-73	-278	19	-117	4.62	3.08	3.08	4.62	5	0.02	0.12	1.22	1.74	0.43	22.3
1D	222	-2418	-2307	-73	-278	19	-117	4.62	3.08	3.08	4.62	5	0.02	0.12	1.22	1.74	0.43	22.3
1E	222	-2418	-2307	-73	-278	19	-117	4.62	3.08	3.08	4.62	5	0.02	0.12	1.22	1.74	0.43	22.3
1F	222	-2418	-2307	-73	-278	19	-117	4.62	3.08	3.08	4.62	5	0.02	0.12	1.22	1.74	0.43	22.3
1G	222	-2418	-2307	-73	-278	19	-117	4.62	3.08	3.08	4.62	5	0.02	0.12	1.22	1.74	0.43	22.3
1H	222	-2418	-2307	-73	-278	19	-117	4.62	3.08	3.08	4.62	5	0.02	0.12	1.22	1.74	0.43	22.3
1I	222	-2418	-2307	-73	-278	19	-117	4.62	3.08	3.08	4.62	5	0.02	0.12	1.22	1.74	0.43	22.3
1J	222	-2418	-2307	-73	-278	19	-117	4.62	3.08	3.08	4.62	5	0.02	0.12	1.22	1.74	0.43	22.3
1K	222	-2418	-2307	-73	-278	19	-117	4.62	3.08	3.08	4.62	5	0.02	0.12	1.22	1.74	0.43	22.3
1L	222	-2418	-2307	-73	-278	19	-117	4.62	3.08	3.08	4.62	5	0.02	0.12	1.22	1.74	0.43	22.3
1M	222	-2418	-2307	-73	-278	19	-117	4.62	3.08	3.08	4.62	5	0.02	0.12	1.22	1.74	0.43	22.3
1N	222	-2418	-2307	-73	-278	19	-117	4.62	3.08	3.08	4.62	5	0.02	0.12	1.22	1.74	0.43	22.3
1O	222	-2418	-2307	-73	-278	19	-117	4.62	3.08	3.08	4.62	5	0.02	0.12	1.22	1.74	0.43	22.3
1P	222	-2418	-2307	-73	-278	19	-117	4.62	3.08	3.08	4.62	5	0.02	0.12	1.22	1.74	0.43	22.3
2	222	-2713	-3820	-82	-413	19	-89	4.62	3.08	3.08	4.62	6	0.02	0.19	1.92	2.88	0.64	22.3
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	259	-2418	-2858	-73	-278	46	-1071	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.16	0.14	1.36	2.15	0.43	22.3
1B	259	-2418	-2858	-73	-278	46	-1071	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.16	0.14	1.36	2.15	0.43	22.3
1C	259	-2418	-2858	-73	-278	46	-1071	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.16	0.14	1.36	2.15	0.43	22.3
1D	259	-2418	-2858	-73	-278	46	-1071	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.16	0.14	1.36	2.15	0.43	22.3
1E	259	-2418	-2858	-73	-278	46	-1071	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.16	0.14	1.36	2.15	0.43	22.3
1F	259	-2418	-2858	-73	-278	46	-1071	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.16	0.14	1.36	2.15	0.43	22.3
1G	259	-2418	-2858	-73	-278	46	-1071	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.16	0.14	1.36	2.15	0.43	22.3
1H	259	-2418	-2858	-73	-278	46	-1071	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.16	0.14	1.36	2.15	0.43	22.3
1I	259	-2418	-2858	-73	-278	46	-1071	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.16	0.14	1.36	2.15	0.43	22.3
1J	259	-2418	-2858	-73	-278	46	-1071	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.16	0.14	1.36	2.15	0.43	22.3
1K	2																	

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Travi rinforzate SLU - SLV

apost= 1.54 aant= -- ainf= asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 20.8 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	296	-2418	-3408	-73	-278	72	-2229	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.42	0.15	1.49	2.57	0.43	22.3
1B	296	-2418	-3408	-73	-278	72	-2229	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.42	0.15	1.49	2.57	0.43	22.3
1C	296	-2418	-3408	-73	-278	72	-2229	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.42	0.15	1.49	2.57	0.43	22.3
1D	296	-2418	-3408	-73	-278	72	-2229	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.42	0.15	1.49	2.57	0.43	22.3
1E	296	-2418	-3408	-73	-278	72	-2229	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.42	0.15	1.49	2.57	0.43	22.3
1F	296	-2418	-3408	-73	-278	72	-2229	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.42	0.15	1.49	2.57	0.43	22.3
1G	296	-2418	-3408	-73	-278	72	-2229	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.42	0.15	1.49	2.57	0.43	22.3
1H	296	-2418	-3408	-73	-278	72	-2229	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.42	0.15	1.49	2.57	0.43	22.3
1I	296	-2418	-3408	-73	-278	72	-2229	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.42	0.15	1.49	2.57	0.43	22.3
1J	296	-2418	-3408	-73	-278	72	-2229	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.42	0.15	1.49	2.57	0.43	22.3
1K	296	-2418	-3408	-73	-278	72	-2229	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.42	0.15	1.49	2.57	0.43	22.3
1L	296	-2418	-3408	-73	-278	72	-2229	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.42	0.15	1.49	2.57	0.43	22.3
1M	296	-2418	-3408	-73	-278	72	-2229	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.42	0.15	1.49	2.57	0.43	22.3
1N	296	-2418	-3408	-73	-278	72	-2229	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.42	0.15	1.49	2.57	0.43	22.3
1O	296	-2418	-3408	-73	-278	72	-2229	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.42	0.15	1.49	2.57	0.43	22.3
1P	296	-2418	-3408	-73	-278	72	-2229	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.42	0.15	1.49	2.57	0.43	22.3
2	296	-2713	-5647	-82	-413	79	-3587	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.72	0.24	2.37	4.26	0.64	18.2

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 18.2 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	333	-2418	-3958	-73	-278	99	-3589	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.74	0.17	1.62	2.98	0.43	9.3
1B	333	-2418	-3958	-73	-278	99	-3589	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.74	0.17	1.62	2.98	0.43	9.3
1C	333	-2418	-3958	-73	-278	99	-3589	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.74	0.17	1.62	2.98	0.43	9.3
1D	333	-2418	-3958	-73	-278	99	-3589	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.74	0.17	1.62	2.98	0.43	9.3
1E	333	-2418	-3958	-73	-278	99	-3589	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.74	0.17	1.62	2.98	0.43	9.3
1F	333	-2418	-3958	-73	-278	99	-3589	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.74	0.17	1.62	2.98	0.43	9.3
1G	333	-2418	-3958	-73	-278	99	-3589	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.74	0.17	1.62	2.98	0.43	9.3
1H	333	-2418	-3958	-73	-278	99	-3589	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.74	0.17	1.62	2.98	0.43	9.3
1I	333	-2418	-3958	-73	-278	99	-3589	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.74	0.17	1.62	2.98	0.43	9.3
1J	333	-2418	-3958	-73	-278	99	-3589	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.74	0.17	1.62	2.98	0.43	9.3
1K	333	-2418	-3958	-73	-278	99	-3589	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.74	0.17	1.62	2.98	0.43	9.3
1L	333	-2418	-3958	-73	-278	99	-3589	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.74	0.17	1.62	2.98	0.43	9.3
1M	333	-2418	-3958	-73	-278	99	-3589	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.74	0.17	1.62	2.98	0.43	9.3
1N	333	-2418	-3958	-73	-278	99	-3589	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.74	0.17	1.62	2.98	0.43	9.3
1O	333	-2418	-3958	-73	-278	99	-3589	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.74	0.17	1.62	2.98	0.43	9.3
1P	333	-2418	-3958	-73	-278	99	-3589	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.74	0.17	1.62	2.98	0.43	9.3
2	333	-2713	-6561	-82	-413	110	-5842	4.62	3.08	3.08	4.62	5	0.84	0.27	2.59	4.95	0.64	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	369	-2418	-4508	-73	-278	126	-5153	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.74	0.18	1.76	3.40	0.43	9.3
1B	369	-2418	-4508	-73	-278	126	-5153	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.74	0.18	1.76	3.40	0.43	9.3
1C	369	-2418	-4508	-73	-278	126	-5153	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.74	0.18	1.76	3.40	0.43	9.3
1D	369	-2418	-4508	-73	-278	126	-5153	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.74	0.18	1.76	3.40	0.43	9.3
1E	369	-2418	-4508	-73	-278	126	-5153	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.74	0.18	1.76	3.40	0.43	9.3
1F	369	-2418	-4508	-73	-278	126	-5153	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.74	0.18	1.76	3.40	0.43	9.3
1G	369	-2418	-4508	-73	-278	126	-5153	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.74	0.18	1.76	3.40	0.43	9.3
1H	369	-2418	-4508	-73	-278	126	-5153	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.74	0.18	1.76	3.40	0.43	9.3
1I	369	-2418	-4508	-73	-278	126	-5153	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.74	0.18	1.76	3.40	0.43	9.3
1J	369	-2418	-4508	-73	-278	126	-5153	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.74	0.18	1.76	3.40	0.43	9.3
1K	369	-2418	-4508	-73	-278	126	-5153	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.74	0.18	1.76	3.40	0.43	9.3
1L	369	-2418	-4508	-73	-278	126	-5153	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.74	0.18	1.76	3.40	0.43	9.3
1M	369	-2418	-4508	-73	-278	126	-5153	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.74	0.18	1.76	3.40	0.43	9.3
1N	369	-2418	-4508	-73	-278	126	-5153	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.74	0.18	1.76	3.40	0.43	9.3
1O	369	-2418	-4508	-73	-278	126	-5153	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.74	0.18	1.76	3.40	0.43	9.3
1P	369	-2418	-4508	-73	-278	126	-5153	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.74	0.18	1.76	3.40	0.43	9.3
2	369	-2713	-7475	-82	-413	140	-8435	4.62	3.08	3.08	6.16	4	0.95	0.29	2.82	5.64	0.64	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 3.08 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 49 NI 10833 NF 11150 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 3.5000 4.0800 10.5800 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-3331	-103	137	-176	237	2382	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.42	0.04	0.45	0.00	0.00	9.3
1B	0	-3331	-103	137	-176	237	2382	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.42	0.04	0.45	0.00	0.00	9.3
1C	0	-3331	-103	137	-176	237	2382	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.42	0.04	0.45	0.00	0.00	9.3
1D	0	-3331	-103	137	-176	237	2382	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.42	0.04	0.45	0.00	0.00	9.3
1E	0	-3331	-103	137	-176	237	2382	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.42	0.04	0.45	0.00	0.00	9.3
1F	0	-3331	-103	137	-176	237	2382	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.42	0.04	0.45	0.00	0.00	9.3
1G	0	-3331	-103	137	-176	237	2382	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.42	0.04	0.45	0.00	0.00	9.3
1H	0	-3331	-103	137	-176	237	2382	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.42	0.04	0.45	0.00	0.00	9.3
1I	0	-3331	-103	137	-176	237	2382	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.42	0.04	0.45	0.00	0.00	9.3
1J	0	-3331	-103	137	-176	237	2382	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.42	0.04	0.45	0.00	0.00	9.3
1K	0	-3331	-103	137	-176	237	2382	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.42	0.04	0.45	0.00	0.00	9.3
1L	0	-3331	-103	137	-176	237	2382	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.42	0.04	0.45	0.00	0.00	9.3
1M	0	-3331	-103	137	-176	237	2382	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.42	0.04	0.45	0.00	0.00	9.3
1N	0	-3331	-103	137	-176	237	2382	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.42	0.04	0.45	0.00	0.00	9.3
1O	0	-3331	-103	137	-176	237	2382	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.42	0.04	0.45	0.00	0.00	9.3
1P	0	-3331	-103	137	-176	237	2382	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.42	0.04	0.45	0.00	0.00	9.3
2	0	-4335	548	188	-270	332	2625	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.44	0.07	0.75	0.00	0.00	9.3

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Travi rinforzate SLU - SLV

1A	204	-3331	-1931	137	-176	-42	305	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.03	0.09	0.81	0.00	0.00	22.3
10	204	-3331	-1931	137	-176	-42	305	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.03	0.09	0.81	0.00	0.00	22.3
1P	204	-3331	-1931	137	-176	-42	305	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.03	0.09	0.81	0.00	0.00	22.3
2	204	-4335	-2429	188	-270	-52	703	3.08	4.62	4.62	3.08	3	0.06	0.12	1.13	1.83	0.41	22.3
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	245	-3331	-2296	137	-176	-98	-559	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.05	0.10	0.99	0.00	0.00	22.3
1B	245	-3331	-2296	137	-176	-98	-559	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.05	0.10	0.99	0.00	0.00	22.3
1C	245	-3331	-2296	137	-176	-98	-559	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.05	0.10	0.99	0.00	0.00	22.3
1D	245	-3331	-2296	137	-176	-98	-559	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.05	0.10	0.99	0.00	0.00	22.3
1E	245	-3331	-2296	137	-176	-98	-559	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.05	0.10	0.99	0.00	0.00	22.3
1F	245	-3331	-2296	137	-176	-98	-559	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.05	0.10	0.99	0.00	0.00	22.3
1G	245	-3331	-2296	137	-176	-98	-559	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.05	0.10	0.99	0.00	0.00	22.3
1H	245	-3331	-2296	137	-176	-98	-559	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.05	0.10	0.99	0.00	0.00	22.3
1I	245	-3331	-2296	137	-176	-98	-559	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.05	0.10	0.99	0.00	0.00	22.3
1J	245	-3331	-2296	137	-176	-98	-559	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.05	0.10	0.99	0.00	0.00	22.3
1K	245	-3331	-2296	137	-176	-98	-559	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.05	0.10	0.99	0.00	0.00	22.3
1L	245	-3331	-2296	137	-176	-98	-559	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.05	0.10	0.99	0.00	0.00	22.3
1M	245	-3331	-2296	137	-176	-98	-559	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.05	0.10	0.99	0.00	0.00	22.3
1N	245	-3331	-2296	137	-176	-98	-559	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.05	0.10	0.99	0.00	0.00	22.3
10	245	-3331	-2296	137	-176	-98	-559	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.05	0.10	0.99	0.00	0.00	22.3
1P	245	-3331	-2296	137	-176	-98	-559	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.05	0.10	0.99	0.00	0.00	22.3
2	245	-4335	-3025	188	-270	-129	-412	3.08	4.62	3.08	4.62	6	0.04	0.14	1.43	2.28	0.41	22.3
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	286	-3331	-2662	137	-176	-154	-1572	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.24	0.11	1.08	2.01	0.27	22.3
1B	286	-3331	-2662	137	-176	-154	-1572	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.24	0.11	1.08	2.01	0.27	22.3
1C	286	-3331	-2662	137	-176	-154	-1572	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.24	0.11	1.08	2.01	0.27	22.3
1D	286	-3331	-2662	137	-176	-154	-1572	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.24	0.11	1.08	2.01	0.27	22.3
1E	286	-3331	-2662	137	-176	-154	-1572	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.24	0.11	1.08	2.01	0.27	22.3
1F	286	-3331	-2662	137	-176	-154	-1572	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.24	0.11	1.08	2.01	0.27	22.3
1G	286	-3331	-2662	137	-176	-154	-1572	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.24	0.11	1.08	2.01	0.27	22.3
1H	286	-3331	-2662	137	-176	-154	-1572	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.24	0.11	1.08	2.01	0.27	22.3
1I	286	-3331	-2662	137	-176	-154	-1572	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.24	0.11	1.08	2.01	0.27	22.3
1J	286	-3331	-2662	137	-176	-154	-1572	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.24	0.11	1.08	2.01	0.27	22.3
1K	286	-3331	-2662	137	-176	-154	-1572	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.24	0.11	1.08	2.01	0.27	22.3
1L	286	-3331	-2662	137	-176	-154	-1572	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.24	0.11	1.08	2.01	0.27	22.3
1M	286	-3331	-2662	137	-176	-154	-1572	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.24	0.11	1.08	2.01	0.27	22.3
1N	286	-3331	-2662	137	-176	-154	-1572	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.24	0.11	1.08	2.01	0.27	22.3
10	286	-3331	-2662	137	-176	-154	-1572	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.24	0.11	1.08	2.01	0.27	22.3
1P	286	-3331	-2662	137	-176	-154	-1572	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.24	0.11	1.08	2.01	0.27	22.3
2	286	-4335	-3620	188	-270	-206	-1769	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.24	0.15	1.58	2.73	0.41	22.3
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	327	-3331	-3028	137	-176	-210	-2735	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.50	0.12	1.18	2.28	0.27	22.3
1B	327	-3331	-3028	137	-176	-210	-2735	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.50	0.12	1.18	2.28	0.27	22.3
1C	327	-3331	-3028	137	-176	-210	-2735	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.50	0.12	1.18	2.28	0.27	22.3
1D	327	-3331	-3028	137	-176	-210	-2735	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.50	0.12	1.18	2.28	0.27	22.3
1E	327	-3331	-3028	137	-176	-210	-2735	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.50	0.12	1.18	2.28	0.27	22.3
1F	327	-3331	-3028	137	-176	-210	-2735	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.50	0.12	1.18	2.28	0.27	22.3
1G	327	-3331	-3028	137	-176	-210	-2735	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.50	0.12	1.18	2.28	0.27	22.3
1H	327	-3331	-3028	137	-176	-210	-2735	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.50	0.12	1.18	2.28	0.27	22.3
1I	327	-3331	-3028	137	-176	-210	-2735	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.50	0.12	1.18	2.28	0.27	22.3
1J	327	-3331	-3028	137	-176	-210	-2735	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.50	0.12	1.18	2.28	0.27	22.3
1K	327	-3331	-3028	137	-176	-210	-2735	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.50	0.12	1.18	2.28	0.27	22.3
1L	327	-3331	-3028	137	-176	-210	-2735	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.50	0.12	1.18	2.28	0.27	22.3
1M	327	-3331	-3028	137	-176	-210	-2735	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.50	0.12	1.18	2.28	0.27	22.3
1N	327	-3331	-3028	137	-176	-210	-2735	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.50	0.12	1.18	2.28	0.27	22.3
10	327	-3331	-3028	137	-176	-210	-2735	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.50	0.12	1.18	2.28	0.27	22.3
1P	327	-3331	-3028	137	-176	-210	-2735	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.50	0.12	1.18	2.28	0.27	22.3
2	327	-4335	-4215	188	-270	-282	-3370	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.61	0.17	1.73	3.18	0.41	22.3
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	368	-3331	-3393	137	-176	-265	-4047	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.81	0.13	1.27	2.56	0.27	9.3
1B	368	-3331	-3393	137	-176	-265	-4047	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.81	0.13	1.27	2.56	0.27	9.3
1C	368	-3331	-3393	137	-176	-265	-4047	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.81	0.13	1.27	2.56	0.27	9.3
1D	368	-3331	-3393	137	-176	-265	-4047	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.81	0.13	1.27	2.56	0.27	9.3
1E	368	-3331	-3393	137	-176	-265	-4047	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.81	0.13	1.27	2.56	0.27	9.3
1F	368	-3331	-3393	137	-176	-265	-4047	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.81	0.13	1.27	2.56	0.27	9.3
1G	368	-3331	-3393	137	-176	-265	-4047	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.81	0.13	1.27	2.56	0.27	9.3
1H	368	-3331	-3393	137	-176	-265	-4047	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.81	0.13	1.27	2.56	0.27	9.3
1I	368	-3331	-3393	137	-176	-265	-4047	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.81	0.13	1.27	2.56	0.27	9.3
1J	368	-3331	-3393	137	-176	-265	-4047	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.81	0.13	1.27	2.56	0.27	9.3
1K	368	-3331	-3393	137	-176	-265	-4047	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.81	0.13	1.27	2.56	0.27	9.3
1L	368	-3331	-3393	137	-176	-265	-4047	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.81	0.13	1.27	2.56	0.27	9.3
1M	368	-3331	-3393	137	-176	-265	-4047	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.81	0.13	1.27	2.56	0.27	9.3
1N	368	-3331	-3393	137	-176	-265	-4047	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.81	0.13	1.27	2.56	0.27	9.3
10	368	-3331	-3393	137	-176	-265	-4047	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.81	0.13	1.27	2.56	0.27	9.3
1P	368	-3331	-3393	137	-176	-265	-4047	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.81	0.13	1.27	2.56	0.27	9.3
2	368	-4335	-4811	188	-270	-359	-5215	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.70	0.19	1.89	3.63	0.41	9.3
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	409	-3331	-3759	137	-176	-321	-4944	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.69	0.1				

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Travi rinforzate SLU - SLV

1H	409	-3331	-3759	137	-176	-321	-4944	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.69	0.14	1.36	2.83	0.27	9.3
1I	409	-3331	-3759	137	-176	-321	-4944	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.69	0.14	1.36	2.83	0.27	9.3
1J	409	-3331	-3759	137	-176	-321	-4944	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.69	0.14	1.36	2.83	0.27	9.3
1K	409	-3331	-3759	137	-176	-321	-4944	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.69	0.14	1.36	2.83	0.27	9.3
1L	409	-3331	-3759	137	-176	-321	-4944	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.69	0.14	1.36	2.83	0.27	9.3
1M	409	-3331	-3759	137	-176	-321	-4944	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.69	0.14	1.36	2.83	0.27	9.3
1N	409	-3331	-3759	137	-176	-321	-4944	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.69	0.14	1.36	2.83	0.27	9.3
1O	409	-3331	-3759	137	-176	-321	-4944	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.69	0.14	1.36	2.83	0.27	9.3
1P	409	-3331	-3759	137	-176	-321	-4944	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.69	0.14	1.36	2.83	0.27	9.3
2	409	-4335	-5406	188	-270	-436	-6491	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.90	0.20	2.04	4.08	0.41	9.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 50 NI 11150 NF 11149 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 3.2900 3.8352 10.1252 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m							Fx, M	Bielle	V, Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-5280	2634	79	384	110	-3112	4.62	3.08	3.08	4.62	6	0.52	0.15	1.62	1.99	0.59	9.3
1B	0	-5280	2634	79	384	110	-3112	4.62	3.08	3.08	4.62	6	0.52	0.15	1.62	1.99	0.59	9.3
1C	0	-5280	2634	79	384	110	-3112	4.62	3.08	3.08	4.62	6	0.52	0.15	1.62	1.99	0.59	9.3
1D	0	-5280	2634	79	384	110	-3112	4.62	3.08	3.08	4.62	6	0.52	0.15	1.62	1.99	0.59	9.3
1E	0	-5280	2634	79	384	110	-3112	4.62	3.08	3.08	4.62	6	0.52	0.15	1.62	1.99	0.59	9.3
1F	0	-5280	2634	79	384	110	-3112	4.62	3.08	3.08	4.62	6	0.52	0.15	1.62	1.99	0.59	9.3
1G	0	-5280	2634	79	384	110	-3112	4.62	3.08	3.08	4.62	6	0.52	0.15	1.62	1.99	0.59	9.3
1H	0	-5280	2634	79	384	110	-3112	4.62	3.08	3.08	4.62	6	0.52	0.15	1.62	1.99	0.59	9.3
1I	0	-5280	2634	79	384	110	-3112	4.62	3.08	3.08	4.62	6	0.52	0.15	1.62	1.99	0.59	9.3
1J	0	-5280	2634	79	384	110	-3112	4.62	3.08	3.08	4.62	6	0.52	0.15	1.62	1.99	0.59	9.3
1K	0	-5280	2634	79	384	110	-3112	4.62	3.08	3.08	4.62	6	0.52	0.15	1.62	1.99	0.59	9.3
1L	0	-5280	2634	79	384	110	-3112	4.62	3.08	3.08	4.62	6	0.52	0.15	1.62	1.99	0.59	9.3
1M	0	-5280	2634	79	384	110	-3112	4.62	3.08	3.08	4.62	6	0.52	0.15	1.62	1.99	0.59	9.3
1N	0	-5280	2634	79	384	110	-3112	4.62	3.08	3.08	4.62	6	0.52	0.15	1.62	1.99	0.59	9.3
1O	0	-5280	2634	79	384	110	-3112	4.62	3.08	3.08	4.62	6	0.52	0.15	1.62	1.99	0.59	9.3
1P	0	-5280	2634	79	384	110	-3112	4.62	3.08	3.08	4.62	6	0.52	0.15	1.62	1.99	0.59	9.3
2	0	-6839	4211	80	576	96	-4869	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.86	0.23	2.58	3.18	0.89	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	40	-5280	2294	79	384	78	-2532	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.38	0.14	1.53	1.73	0.59	9.3
1B	40	-5280	2294	79	384	78	-2532	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.38	0.14	1.53	1.73	0.59	9.3
1C	40	-5280	2294	79	384	78	-2532	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.38	0.14	1.53	1.73	0.59	9.3
1D	40	-5280	2294	79	384	78	-2532	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.38	0.14	1.53	1.73	0.59	9.3
1E	40	-5280	2294	79	384	78	-2532	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.38	0.14	1.53	1.73	0.59	9.3
1F	40	-5280	2294	79	384	78	-2532	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.38	0.14	1.53	1.73	0.59	9.3
1G	40	-5280	2294	79	384	78	-2532	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.38	0.14	1.53	1.73	0.59	9.3
1H	40	-5280	2294	79	384	78	-2532	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.38	0.14	1.53	1.73	0.59	9.3
1I	40	-5280	2294	79	384	78	-2532	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.38	0.14	1.53	1.73	0.59	9.3
1J	40	-5280	2294	79	384	78	-2532	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.38	0.14	1.53	1.73	0.59	9.3
1K	40	-5280	2294	79	384	78	-2532	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.38	0.14	1.53	1.73	0.59	9.3
1L	40	-5280	2294	79	384	78	-2532	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.38	0.14	1.53	1.73	0.59	9.3
1M	40	-5280	2294	79	384	78	-2532	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.38	0.14	1.53	1.73	0.59	9.3
1N	40	-5280	2294	79	384	78	-2532	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.38	0.14	1.53	1.73	0.59	9.3
1O	40	-5280	2294	79	384	78	-2532	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.38	0.14	1.53	1.73	0.59	9.3
1P	40	-5280	2294	79	384	78	-2532	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.38	0.14	1.53	1.73	0.59	9.3
2	40	-6839	3660	80	576	64	-3944	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.65	0.22	2.42	2.76	0.89	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	79	-5280	1954	79	384	47	-1692	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.20	0.13	1.44	1.47	0.59	22.3
1B	79	-5280	1954	79	384	47	-1692	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.20	0.13	1.44	1.47	0.59	22.3
1C	79	-5280	1954	79	384	47	-1692	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.20	0.13	1.44	1.47	0.59	22.3
1D	79	-5280	1954	79	384	47	-1692	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.20	0.13	1.44	1.47	0.59	22.3
1E	79	-5280	1954	79	384	47	-1692	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.20	0.13	1.44	1.47	0.59	22.3
1F	79	-5280	1954	79	384	47	-1692	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.20	0.13	1.44	1.47	0.59	22.3
1G	79	-5280	1954	79	384	47	-1692	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.20	0.13	1.44	1.47	0.59	22.3
1H	79	-5280	1954	79	384	47	-1692	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.20	0.13	1.44	1.47	0.59	22.3
1I	79	-5280	1954	79	384	47	-1692	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.20	0.13	1.44	1.47	0.59	22.3
1J	79	-5280	1954	79	384	47	-1692	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.20	0.13	1.44	1.47	0.59	22.3
1K	79	-5280	1954	79	384	47	-1692	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.20	0.13	1.44	1.47	0.59	22.3
1L	79	-5280	1954	79	384	47	-1692	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.20	0.13	1.44	1.47	0.59	22.3
1M	79	-5280	1954	79	384	47	-1692	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.20	0.13	1.44	1.47	0.59	22.3
1N	79	-5280	1954	79	384	47	-1692	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.20	0.13	1.44	1.47	0.59	22.3
1O	79	-5280	1954	79	384	47	-1692	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.20	0.13	1.44	1.47	0.59	22.3
1P	79	-5280	1954	79	384	47	-1692	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.20	0.13	1.44	1.47	0.59	22.3
2	79	-6839	3109	80	576	32	-2605	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.34	0.20	2.26	2.34	0.89	22.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	119	-5280	1614	79	384	16	-986	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.08	0.12	1.35	1.22	0.59	22.3
1B	119	-5280	1614	79	384	16	-986	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.08	0.12	1.35	1.22	0.59	22.3
1C	119	-5280	1614	79	384	16	-986	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.08	0.12	1.35	1.22	0.59	22.3
1D	119	-5280	1614	79	384	16	-986	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.08	0.12	1.35	1.22	0.59	22.3
1E	119	-5280	1614	79	384	16	-986	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.08	0.12	1.35	1.22	0.59	22.3
1F	119	-5280	1614	79	384	16	-986	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.08	0.12	1.35	1.22	0.59	22.3
1G	119	-5280	1614	79	384	16	-986	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.08	0.12	1.35	1.22	0.59	22.3
1H	119	-5280	1614	79	384	16	-986	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.08	0.12	1.35	1.22	0.59	22.3

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Travi rinforzate SLU - SLV

1C	317	-5280	-85	79	384	-142	526	3.08	4.62	4.62	3.08	6	0.05	0.08	0.94	0.00	0.00	22.3
1D	317	-5280	-85	79	384	-142	526	3.08	4.62	4.62	3.08	6	0.05	0.08	0.94	0.00	0.00	22.3
1E	317	-5280	-85	79	384	-142	526	3.08	4.62	4.62	3.08	6	0.05	0.08	0.94	0.00	0.00	22.3
1F	317	-5280	-85	79	384	-142	526	3.08	4.62	4.62	3.08	6	0.05	0.08	0.94	0.00	0.00	22.3
1G	317	-5280	-85	79	384	-142	526	3.08	4.62	4.62	3.08	6	0.05	0.08	0.94	0.00	0.00	22.3
1H	317	-5280	-85	79	384	-142	526	3.08	4.62	4.62	3.08	6	0.05	0.08	0.94	0.00	0.00	22.3
1I	317	-5280	-85	79	384	-142	526	3.08	4.62	4.62	3.08	6	0.05	0.08	0.94	0.00	0.00	22.3
1J	317	-5280	-85	79	384	-142	526	3.08	4.62	4.62	3.08	6	0.05	0.08	0.94	0.00	0.00	22.3
1K	317	-5280	-85	79	384	-142	526	3.08	4.62	4.62	3.08	6	0.05	0.08	0.94	0.00	0.00	22.3
1L	317	-5280	-85	79	384	-142	526	3.08	4.62	4.62	3.08	6	0.05	0.08	0.94	0.00	0.00	22.3
1M	317	-5280	-85	79	384	-142	526	3.08	4.62	4.62	3.08	6	0.05	0.08	0.94	0.00	0.00	22.3
1N	317	-5280	-85	79	384	-142	526	3.08	4.62	4.62	3.08	6	0.05	0.08	0.94	0.00	0.00	22.3
1O	317	-5280	-85	79	384	-142	526	3.08	4.62	4.62	3.08	6	0.05	0.08	0.94	0.00	0.00	22.3
1P	317	-5280	-85	79	384	-142	526	3.08	4.62	4.62	3.08	6	0.05	0.08	0.94	0.00	0.00	22.3
2	317	-6839	-198	80	576	-157	850	3.08	4.62	4.62	3.08	6	0.07	0.12	1.42	0.15	0.89	22.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	356	-5280	-425	79	384	-173	425	3.08	4.62	4.62	3.08	5	0.04	0.09	1.00	0.32	0.59	9.3
1B	356	-5280	-425	79	384	-173	425	3.08	4.62	4.62	3.08	5	0.04	0.09	1.00	0.32	0.59	9.3
1C	356	-5280	-425	79	384	-173	425	3.08	4.62	4.62	3.08	5	0.04	0.09	1.00	0.32	0.59	9.3
1D	356	-5280	-425	79	384	-173	425	3.08	4.62	4.62	3.08	5	0.04	0.09	1.00	0.32	0.59	9.3
1E	356	-5280	-425	79	384	-173	425	3.08	4.62	4.62	3.08	5	0.04	0.09	1.00	0.32	0.59	9.3
1F	356	-5280	-425	79	384	-173	425	3.08	4.62	4.62	3.08	5	0.04	0.09	1.00	0.32	0.59	9.3
1G	356	-5280	-425	79	384	-173	425	3.08	4.62	4.62	3.08	5	0.04	0.09	1.00	0.32	0.59	9.3
1H	356	-5280	-425	79	384	-173	425	3.08	4.62	4.62	3.08	5	0.04	0.09	1.00	0.32	0.59	9.3
1I	356	-5280	-425	79	384	-173	425	3.08	4.62	4.62	3.08	5	0.04	0.09	1.00	0.32	0.59	9.3
1J	356	-5280	-425	79	384	-173	425	3.08	4.62	4.62	3.08	5	0.04	0.09	1.00	0.32	0.59	9.3
1K	356	-5280	-425	79	384	-173	425	3.08	4.62	4.62	3.08	5	0.04	0.09	1.00	0.32	0.59	9.3
1L	356	-5280	-425	79	384	-173	425	3.08	4.62	4.62	3.08	5	0.04	0.09	1.00	0.32	0.59	9.3
1M	356	-5280	-425	79	384	-173	425	3.08	4.62	4.62	3.08	5	0.04	0.09	1.00	0.32	0.59	9.3
1N	356	-5280	-425	79	384	-173	425	3.08	4.62	4.62	3.08	5	0.04	0.09	1.00	0.32	0.59	9.3
1O	356	-5280	-425	79	384	-173	425	3.08	4.62	4.62	3.08	5	0.04	0.09	1.00	0.32	0.59	9.3
1P	356	-5280	-425	79	384	-173	425	3.08	4.62	4.62	3.08	5	0.04	0.09	1.00	0.32	0.59	9.3
2	356	-6839	-749	80	576	-189	663	3.08	4.62	4.62	3.08	6	0.06	0.14	1.52	0.56	0.89	9.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	396	-5280	-765	79	384	-204	189	3.08	4.62	4.62	3.08	6	0.04	0.10	1.07	0.58	0.59	9.3
1B	396	-5280	-765	79	384	-204	189	3.08	4.62	4.62	3.08	6	0.04	0.10	1.07	0.58	0.59	9.3
1C	396	-5280	-765	79	384	-204	189	3.08	4.62	4.62	3.08	6	0.04	0.10	1.07	0.58	0.59	9.3
1D	396	-5280	-765	79	384	-204	189	3.08	4.62	4.62	3.08	6	0.04	0.10	1.07	0.58	0.59	9.3
1E	396	-5280	-765	79	384	-204	189	3.08	4.62	4.62	3.08	6	0.04	0.10	1.07	0.58	0.59	9.3
1F	396	-5280	-765	79	384	-204	189	3.08	4.62	4.62	3.08	6	0.04	0.10	1.07	0.58	0.59	9.3
1G	396	-5280	-765	79	384	-204	189	3.08	4.62	4.62	3.08	6	0.04	0.10	1.07	0.58	0.59	9.3
1H	396	-5280	-765	79	384	-204	189	3.08	4.62	4.62	3.08	6	0.04	0.10	1.07	0.58	0.59	9.3
1I	396	-5280	-765	79	384	-204	189	3.08	4.62	4.62	3.08	6	0.04	0.10	1.07	0.58	0.59	9.3
1J	396	-5280	-765	79	384	-204	189	3.08	4.62	4.62	3.08	6	0.04	0.10	1.07	0.58	0.59	9.3
1K	396	-5280	-765	79	384	-204	189	3.08	4.62	4.62	3.08	6	0.04	0.10	1.07	0.58	0.59	9.3
1L	396	-5280	-765	79	384	-204	189	3.08	4.62	4.62	3.08	6	0.04	0.10	1.07	0.58	0.59	9.3
1M	396	-5280	-765	79	384	-204	189	3.08	4.62	4.62	3.08	6	0.04	0.10	1.07	0.58	0.59	9.3
1N	396	-5280	-765	79	384	-204	189	3.08	4.62	4.62	3.08	6	0.04	0.10	1.07	0.58	0.59	9.3
1O	396	-5280	-765	79	384	-204	189	3.08	4.62	4.62	3.08	6	0.04	0.10	1.07	0.58	0.59	9.3
1P	396	-5280	-765	79	384	-204	189	3.08	4.62	4.62	3.08	6	0.04	0.10	1.07	0.58	0.59	9.3
2	396	-6839	-1300	80	576	-221	258	3.08	4.62	4.62	3.08	6	0.05	0.15	1.62	0.98	0.89	9.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 51 NI 11149 NF 11148 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 6.3000 7.3440 16.6440 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx, M	Bielle	V, Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-2116	2930	-92	144	-168	-1640	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.30	0.11	1.05	2.21	0.22	9.3
1B	0	-2116	2930	-92	144	-168	-1640	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.30	0.11	1.05	2.21	0.22	9.3
1C	0	-2116	2930	-92	144	-168	-1640	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.30	0.11	1.05	2.21	0.22	9.3
1D	0	-2116	2930	-92	144	-168	-1640	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.30	0.11	1.05	2.21	0.22	9.3
1E	0	-2116	2930	-92	144	-168	-1640	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.30	0.11	1.05	2.21	0.22	9.3
1F	0	-2116	2930	-92	144	-168	-1640	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.30	0.11	1.05	2.21	0.22	9.3
1G	0	-2116	2930	-92	144	-168	-1640	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.30	0.11	1.05	2.21	0.22	9.3
1H	0	-2116	2930	-92	144	-168	-1640	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.30	0.11	1.05	2.21	0.22	9.3
1I	0	-2116	2930	-92	144	-168	-1640	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.30	0.11	1.05	2.21	0.22	9.3
1J	0	-2116	2930	-92	144	-168	-1640	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.30	0.11	1.05	2.21	0.22	9.3
1K	0	-2116	2930	-92	144	-168	-1640	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.30	0.11	1.05	2.21	0.22	9.3
1L	0	-2116	2930	-92	144	-168	-1640	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.30	0.11	1.05	2.21	0.22	9.3
1M	0	-2116	2930	-92	144	-168	-1640	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.30	0.11	1.05	2.21	0.22	9.3
1N	0	-2116	2930	-92	144	-168	-1640	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.30	0.11	1.05	2.21	0.22	9.3
1O	0	-2116	2930	-92	144	-168	-1640	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.30	0.11	1.05	2.21	0.22	9.3
1P	0	-2116	2930	-92	144	-168	-1640	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.30	0.11	1.05	2.21	0.22	9.3
2	0	-1797	4880	-151	248	-271	-2675	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.55	0.19	1.75	3.68	0.38	9.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	36	-2116	2434	-92	144	-135	-1110	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.18	0.10	0.93	0.00	0.00	9.3
1B	36	-2116	2434	-92	144	-135	-1110	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.18	0.10	0.93	0.00	0.00	9.3
1C	36	-2116	2434	-92	144	-135	-1110	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.18	0.10	0.93	0.00	0.00	9.3

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Travi rinforzate SLU - SLV

apost= --		aant= --		ainf= 1.54 asup= --		staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)												
1A	217	-2116	-44	-92	144	32	1052	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.16	0.03	0.35	0.00	0.00	22.3
1B	217	-2116	-44	-92	144	32	1052	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.16	0.03	0.35	0.00	0.00	22.3
1C	217	-2116	-44	-92	144	32	1052	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.16	0.03	0.35	0.00	0.00	22.3
1D	217	-2116	-44	-92	144	32	1052	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.16	0.03	0.35	0.00	0.00	22.3
1E	217	-2116	-44	-92	144	32	1052	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.16	0.03	0.35	0.00	0.00	22.3
1F	217	-2116	-44	-92	144	32	1052	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.16	0.03	0.35	0.00	0.00	22.3
1G	217	-2116	-44	-92	144	32	1052	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.16	0.03	0.35	0.00	0.00	22.3
1H	217	-2116	-44	-92	144	32	1052	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.16	0.03	0.35	0.00	0.00	22.3
1I	217	-2116	-44	-92	144	32	1052	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.16	0.03	0.35	0.00	0.00	22.3
1J	217	-2116	-44	-92	144	32	1052	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.16	0.03	0.35	0.00	0.00	22.3
1K	217	-2116	-44	-92	144	32	1052	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.16	0.03	0.35	0.00	0.00	22.3
1L	217	-2116	-44	-92	144	32	1052	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.16	0.03	0.35	0.00	0.00	22.3
1M	217	-2116	-44	-92	144	32	1052	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.16	0.03	0.35	0.00	0.00	22.3
1N	217	-2116	-44	-92	144	32	1052	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.16	0.03	0.35	0.00	0.00	22.3
1O	217	-2116	-44	-92	144	32	1052	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.16	0.03	0.35	0.00	0.00	22.3
1P	217	-2116	-44	-92	144	32	1052	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.16	0.03	0.35	0.00	0.00	22.3
2	217	-1797	-133	-151	248	56	1743	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.33	0.05	0.63	0.00	0.00	22.3
apost= 1.54		aant= --		ainf= 1.54 asup= --		staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)												
1A	253	-2116	-539	-92	144	65	947	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.14	0.04	0.46	0.00	0.00	22.3
1B	253	-2116	-539	-92	144	65	947	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.14	0.04	0.46	0.00	0.00	22.3
1C	253	-2116	-539	-92	144	65	947	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.14	0.04	0.46	0.00	0.00	22.3
1D	253	-2116	-539	-92	144	65	947	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.14	0.04	0.46	0.00	0.00	22.3
1E	253	-2116	-539	-92	144	65	947	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.14	0.04	0.46	0.00	0.00	22.3
1F	253	-2116	-539	-92	144	65	947	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.14	0.04	0.46	0.00	0.00	22.3
1G	253	-2116	-539	-92	144	65	947	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.14	0.04	0.46	0.00	0.00	22.3
1H	253	-2116	-539	-92	144	65	947	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.14	0.04	0.46	0.00	0.00	22.3
1I	253	-2116	-539	-92	144	65	947	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.14	0.04	0.46	0.00	0.00	22.3
1J	253	-2116	-539	-92	144	65	947	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.14	0.04	0.46	0.00	0.00	22.3
1K	253	-2116	-539	-92	144	65	947	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.14	0.04	0.46	0.00	0.00	22.3
1L	253	-2116	-539	-92	144	65	947	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.14	0.04	0.46	0.00	0.00	22.3
1M	253	-2116	-539	-92	144	65	947	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.14	0.04	0.46	0.00	0.00	22.3
1N	253	-2116	-539	-92	144	65	947	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.14	0.04	0.46	0.00	0.00	22.3
1O	253	-2116	-539	-92	144	65	947	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.14	0.04	0.46	0.00	0.00	22.3
1P	253	-2116	-539	-92	144	65	947	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.14	0.04	0.46	0.00	0.00	22.3
2	253	-1797	-969	-151	248	111	1544	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.29	0.08	0.80	0.00	0.00	22.3
apost= 1.54		aant= --		ainf= 1.54 asup= --		staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)												
1A	289	-2116	-1035	-92	144	99	662	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.06	0.56	0.00	0.00	22.3
1B	289	-2116	-1035	-92	144	99	662	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.06	0.56	0.00	0.00	22.3
1C	289	-2116	-1035	-92	144	99	662	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.06	0.56	0.00	0.00	22.3
1D	289	-2116	-1035	-92	144	99	662	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.06	0.56	0.00	0.00	22.3
1E	289	-2116	-1035	-92	144	99	662	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.06	0.56	0.00	0.00	22.3
1F	289	-2116	-1035	-92	144	99	662	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.06	0.56	0.00	0.00	22.3
1G	289	-2116	-1035	-92	144	99	662	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.06	0.56	0.00	0.00	22.3
1H	289	-2116	-1035	-92	144	99	662	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.06	0.56	0.00	0.00	22.3
1I	289	-2116	-1035	-92	144	99	662	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.06	0.56	0.00	0.00	22.3
1J	289	-2116	-1035	-92	144	99	662	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.06	0.56	0.00	0.00	22.3
1K	289	-2116	-1035	-92	144	99	662	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.06	0.56	0.00	0.00	22.3
1L	289	-2116	-1035	-92	144	99	662	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.06	0.56	0.00	0.00	22.3
1M	289	-2116	-1035	-92	144	99	662	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.06	0.56	0.00	0.00	22.3
1N	289	-2116	-1035	-92	144	99	662	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.06	0.56	0.00	0.00	22.3
1O	289	-2116	-1035	-92	144	99	662	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.06	0.56	0.00	0.00	22.3
1P	289	-2116	-1035	-92	144	99	662	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.06	0.56	0.00	0.00	22.3
2	289	-1797	-1804	-151	248	166	1042	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.17	0.10	0.98	0.00	0.00	22.3
apost= 1.54		aant= --		ainf= 1.54 asup= --		staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)												
1A	325	-2116	-1530	-92	144	132	199	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.02	0.07	0.67	0.00	0.00	9.3
1B	325	-2116	-1530	-92	144	132	199	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.02	0.07	0.67	0.00	0.00	9.3
1C	325	-2116	-1530	-92	144	132	199	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.02	0.07	0.67	0.00	0.00	9.3
1D	325	-2116	-1530	-92	144	132	199	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.02	0.07	0.67	0.00	0.00	9.3
1E	325	-2116	-1530	-92	144	132	199	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.02	0.07	0.67	0.00	0.00	9.3
1F	325	-2116	-1530	-92	144	132	199	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.02	0.07	0.67	0.00	0.00	9.3
1G	325	-2116	-1530	-92	144	132	199	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.02	0.07	0.67	0.00	0.00	9.3
1H	325	-2116	-1530	-92	144	132	199	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.02	0.07	0.67	0.00	0.00	9.3
1I	325	-2116	-1530	-92	144	132	199	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.02	0.07	0.67	0.00	0.00	9.3
1J	325	-2116	-1530	-92	144	132	199	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.02	0.07	0.67	0.00	0.00	9.3
1K	325	-2116	-1530	-92	144	132	199	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.02	0.07	0.67	0.00	0.00	9.3
1L	325	-2116	-1530	-92	144	132	199	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.02	0.07	0.67	0.00	0.00	9.3
1M	325	-2116	-1530	-92	144	132	199	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.02	0.07	0.67	0.00	0.00	9.3
1N	325	-2116	-1530	-92	144	132	199	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.02	0.07	0.67	0.00	0.00	9.3
1O	325	-2116	-1530	-92	144	132	199	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.02	0.07	0.67	0.00	0.00	9.3
1P	325	-2116	-1530	-92	144	132	199	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.02	0.07	0.67	0.00	0.00	9.3
2	325	-1797	-2639	-151	248	220	239	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.02	0.12	1.15	1.99	0.38	9.3
apost= 1.54		aant= --		ainf= 1.54 asup= --		staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)												
1A	362	-2116	-2026	-92	144	165	-140	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.02	0.09	0.83	0.00	0.00	9.3
1B	362	-2116	-2026	-92	144	165	-140	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.02	0.09	0.83	0.00	0.00	9.3
1C	362	-2116	-2026	-92	144	165	-140	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.02	0.09	0.83	0.00	0.00	9.3
1D	362	-2116	-2026	-92	144	165	-140	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.02	0.09	0.83	0.00	0.00	9.3
1E	362	-2116	-2026	-92	144	165	-140	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.02	0.09	0.83	0.00	0.00	9.3
1F	362	-2116	-2026	-92	144	165	-140											

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Travi rinforzate SLU - SLV

1L	362	-2116	-2026	-92	144	165	-140	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.02	0.09	0.83	0.00	0.00	9.3
1M	362	-2116	-2026	-92	144	165	-140	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.02	0.09	0.83	0.00	0.00	9.3
1N	362	-2116	-2026	-92	144	165	-140	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.02	0.09	0.83	0.00	0.00	9.3
10	362	-2116	-2026	-92	144	165	-140	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.02	0.09	0.83	0.00	0.00	9.3
1P	362	-2116	-2026	-92	144	165	-140	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.02	0.09	0.83	0.00	0.00	9.3
2	362	-1797	-3475	-151	248	275	-345	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.03	0.15	1.42	2.62	0.38	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 52 NI 11148 NF 11147 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 6.4050 7.4664 16.8714 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m		cm
1A	0	-948	2450	-177	37	-320	-927	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.08	0.65	0.00	0.00	9.3
1B	0	-948	2450	-177	37	-320	-927	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.08	0.65	0.00	0.00	9.3
1C	0	-948	2450	-177	37	-320	-927	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.08	0.65	0.00	0.00	9.3
1D	0	-948	2450	-177	37	-320	-927	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.08	0.65	0.00	0.00	9.3
1E	0	-948	2450	-177	37	-320	-927	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.08	0.65	0.00	0.00	9.3
1F	0	-948	2450	-177	37	-320	-927	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.08	0.65	0.00	0.00	9.3
1G	0	-948	2450	-177	37	-320	-927	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.08	0.65	0.00	0.00	9.3
1H	0	-948	2450	-177	37	-320	-927	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.08	0.65	0.00	0.00	9.3
1I	0	-948	2450	-177	37	-320	-927	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.08	0.65	0.00	0.00	9.3
1J	0	-948	2450	-177	37	-320	-927	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.08	0.65	0.00	0.00	9.3
1K	0	-948	2450	-177	37	-320	-927	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.08	0.65	0.00	0.00	9.3
1L	0	-948	2450	-177	37	-320	-927	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.08	0.65	0.00	0.00	9.3
1M	0	-948	2450	-177	37	-320	-927	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.08	0.65	0.00	0.00	9.3
1N	0	-948	2450	-177	37	-320	-927	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.08	0.65	0.00	0.00	9.3
10	0	-948	2450	-177	37	-320	-927	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.08	0.65	0.00	0.00	9.3
1P	0	-948	2450	-177	37	-320	-927	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.08	0.65	0.00	0.00	9.3
2	0	118	4117	-220	63	-396	-1536	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.36	0.13	1.07	3.10	0.10	9.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	37	-948	1939	-177	37	-255	-487	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.08	0.06	0.53	0.00	0.00	9.3
1B	37	-948	1939	-177	37	-255	-487	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.08	0.06	0.53	0.00	0.00	9.3
1C	37	-948	1939	-177	37	-255	-487	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.08	0.06	0.53	0.00	0.00	9.3
1D	37	-948	1939	-177	37	-255	-487	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.08	0.06	0.53	0.00	0.00	9.3
1E	37	-948	1939	-177	37	-255	-487	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.08	0.06	0.53	0.00	0.00	9.3
1F	37	-948	1939	-177	37	-255	-487	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.08	0.06	0.53	0.00	0.00	9.3
1G	37	-948	1939	-177	37	-255	-487	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.08	0.06	0.53	0.00	0.00	9.3
1H	37	-948	1939	-177	37	-255	-487	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.08	0.06	0.53	0.00	0.00	9.3
1I	37	-948	1939	-177	37	-255	-487	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.08	0.06	0.53	0.00	0.00	9.3
1J	37	-948	1939	-177	37	-255	-487	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.08	0.06	0.53	0.00	0.00	9.3
1K	37	-948	1939	-177	37	-255	-487	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.08	0.06	0.53	0.00	0.00	9.3
1L	37	-948	1939	-177	37	-255	-487	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.08	0.06	0.53	0.00	0.00	9.3
1M	37	-948	1939	-177	37	-255	-487	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.08	0.06	0.53	0.00	0.00	9.3
1N	37	-948	1939	-177	37	-255	-487	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.08	0.06	0.53	0.00	0.00	9.3
10	37	-948	1939	-177	37	-255	-487	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.08	0.06	0.53	0.00	0.00	9.3
1P	37	-948	1939	-177	37	-255	-487	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.08	0.06	0.53	0.00	0.00	9.3
2	37	118	3255	-220	63	-315	-797	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.19	0.11	0.88	0.00	0.00	9.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	74	-948	1427	-177	37	-190	132	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.03	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
1B	74	-948	1427	-177	37	-190	132	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.03	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
1C	74	-948	1427	-177	37	-190	132	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.03	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
1D	74	-948	1427	-177	37	-190	132	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.03	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
1E	74	-948	1427	-177	37	-190	132	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.03	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
1F	74	-948	1427	-177	37	-190	132	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.03	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
1G	74	-948	1427	-177	37	-190	132	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.03	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
1H	74	-948	1427	-177	37	-190	132	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.03	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
1I	74	-948	1427	-177	37	-190	132	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.03	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
1J	74	-948	1427	-177	37	-190	132	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.03	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
1K	74	-948	1427	-177	37	-190	132	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.03	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
1L	74	-948	1427	-177	37	-190	132	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.03	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
1M	74	-948	1427	-177	37	-190	132	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.03	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
1N	74	-948	1427	-177	37	-190	132	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.03	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
10	74	-948	1427	-177	37	-190	132	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.03	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
1P	74	-948	1427	-177	37	-190	132	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.03	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
2	74	118	2392	-220	63	-234	243	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.08	0.08	0.68	0.00	0.00	22.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	110	-948	916	-177	37	-125	564	3.08	4.62	4.62	3.08	3	0.09	0.03	0.29	0.00	0.00	22.3
1B	110	-948	916	-177	37	-125	564	3.08	4.62	4.62	3.08	3	0.09	0.03	0.29	0.00	0.00	22.3
1C	110	-948	916	-177	37	-125	564	3.08	4.62	4.62	3.08	3	0.09	0.03	0.29	0.00	0.00	22.3
1D	110	-948	916	-177	37	-125	564	3.08	4.62	4.62	3.08	3	0.09	0.03	0.29	0.00	0.00	22.3
1E	110	-948	916	-177	37	-125	564	3.08	4.62	4.62	3.08	3	0.09	0.03	0.29	0.00	0.00	22.3
1F	110	-948	916	-177	37	-125	564	3.08	4.62	4.62	3.08	3	0.09	0.03	0.29	0.00	0.00	22.3
1G	110	-948	916	-177	37	-125	564	3.08	4.62	4.62	3.08	3	0.09	0.03	0.29	0.00	0.00	22.3
1H	110	-948	916	-177	37	-125	564	3.08	4.62	4.62	3.08	3	0.09	0.03	0.29	0.00	0.00	22.3
1I	110	-948	916	-177	37	-125	564	3.08	4.62	4.62	3.08	3	0.09	0.03	0.29	0.00	0.00	22.3
1J	110	-948	916	-177	37	-125	564	3.08	4.62	4.62	3.08	3	0.09	0.03	0.29	0.00	0.00	22.3
1K	110	-948	916	-177	37	-125	564	3.08	4.62	4.62	3.08	3	0.09	0.03	0.29	0.00	0.00	22.3
1L	110	-948	916	-177	37	-125	564	3.08	4.62	4.62	3.08	3	0.09	0.03	0.29	0.00	0.00	22.3

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Travi rinforzate SLU - SLV

1G	295	-948	-1640	-177	37	202	-103	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.03	0.05	0.47	0.00	0.00	22.3
1H	295	-948	-1640	-177	37	202	-103	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.03	0.05	0.47	0.00	0.00	22.3
1I	295	-948	-1640	-177	37	202	-103	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.03	0.05	0.47	0.00	0.00	22.3
1J	295	-948	-1640	-177	37	202	-103	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.03	0.05	0.47	0.00	0.00	22.3
1K	295	-948	-1640	-177	37	202	-103	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.03	0.05	0.47	0.00	0.00	22.3
1L	295	-948	-1640	-177	37	202	-103	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.03	0.05	0.47	0.00	0.00	22.3
1M	295	-948	-1640	-177	37	202	-103	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.03	0.05	0.47	0.00	0.00	22.3
1N	295	-948	-1640	-177	37	202	-103	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.03	0.05	0.47	0.00	0.00	22.3
1O	295	-948	-1640	-177	37	202	-103	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.03	0.05	0.47	0.00	0.00	22.3
1P	295	-948	-1640	-177	37	202	-103	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.03	0.05	0.47	0.00	0.00	22.3
2	295	118	-2783	-220	63	253	-189	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.09	0.77	0.00	0.00	22.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	331	-948	-2152	-177	37	267	-801	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.15	0.07	0.58	0.00	0.00	9.3
1B	331	-948	-2152	-177	37	267	-801	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.15	0.07	0.58	0.00	0.00	9.3
1C	331	-948	-2152	-177	37	267	-801	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.15	0.07	0.58	0.00	0.00	9.3
1D	331	-948	-2152	-177	37	267	-801	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.15	0.07	0.58	0.00	0.00	9.3
1E	331	-948	-2152	-177	37	267	-801	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.15	0.07	0.58	0.00	0.00	9.3
1F	331	-948	-2152	-177	37	267	-801	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.15	0.07	0.58	0.00	0.00	9.3
1G	331	-948	-2152	-177	37	267	-801	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.15	0.07	0.58	0.00	0.00	9.3
1H	331	-948	-2152	-177	37	267	-801	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.15	0.07	0.58	0.00	0.00	9.3
1I	331	-948	-2152	-177	37	267	-801	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.15	0.07	0.58	0.00	0.00	9.3
1J	331	-948	-2152	-177	37	267	-801	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.15	0.07	0.58	0.00	0.00	9.3
1K	331	-948	-2152	-177	37	267	-801	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.15	0.07	0.58	0.00	0.00	9.3
1L	331	-948	-2152	-177	37	267	-801	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.15	0.07	0.58	0.00	0.00	9.3
1M	331	-948	-2152	-177	37	267	-801	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.15	0.07	0.58	0.00	0.00	9.3
1N	331	-948	-2152	-177	37	267	-801	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.15	0.07	0.58	0.00	0.00	9.3
1O	331	-948	-2152	-177	37	267	-801	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.15	0.07	0.58	0.00	0.00	9.3
1P	331	-948	-2152	-177	37	267	-801	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.15	0.07	0.58	0.00	0.00	9.3
2	331	118	-3645	-220	63	334	-1372	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.32	0.12	0.96	0.00	0.00	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	368	-948	-2663	-177	37	332	-1288	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.26	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1B	368	-948	-2663	-177	37	332	-1288	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.26	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1C	368	-948	-2663	-177	37	332	-1288	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.26	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1D	368	-948	-2663	-177	37	332	-1288	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.26	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1E	368	-948	-2663	-177	37	332	-1288	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.26	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1F	368	-948	-2663	-177	37	332	-1288	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.26	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1G	368	-948	-2663	-177	37	332	-1288	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.26	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1H	368	-948	-2663	-177	37	332	-1288	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.26	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1I	368	-948	-2663	-177	37	332	-1288	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.26	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1J	368	-948	-2663	-177	37	332	-1288	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.26	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1K	368	-948	-2663	-177	37	332	-1288	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.26	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1L	368	-948	-2663	-177	37	332	-1288	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.26	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1M	368	-948	-2663	-177	37	332	-1288	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.26	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1N	368	-948	-2663	-177	37	332	-1288	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.26	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1O	368	-948	-2663	-177	37	332	-1288	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.26	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1P	368	-948	-2663	-177	37	332	-1288	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.26	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
2	368	118	-4508	-220	63	415	-2197	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.51	0.14	1.16	3.40	0.10	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 53 NI 11147 NF 11146 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 6.7550 7.8744 17.6294 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq				Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m		cm	
1A	0	-523	3070	-95	45	-179	-1766	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.39	0.10	0.81	0.00	0.00	9.3
1B	0	-523	3070	-95	45	-179	-1766	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.39	0.10	0.81	0.00	0.00	9.3
1C	0	-523	3070	-95	45	-179	-1766	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.39	0.10	0.81	0.00	0.00	9.3
1D	0	-523	3070	-95	45	-179	-1766	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.39	0.10	0.81	0.00	0.00	9.3
1E	0	-523	3070	-95	45	-179	-1766	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.39	0.10	0.81	0.00	0.00	9.3
1F	0	-523	3070	-95	45	-179	-1766	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.39	0.10	0.81	0.00	0.00	9.3
1G	0	-523	3070	-95	45	-179	-1766	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.39	0.10	0.81	0.00	0.00	9.3
1H	0	-523	3070	-95	45	-179	-1766	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.39	0.10	0.81	0.00	0.00	9.3
1I	0	-523	3070	-95	45	-179	-1766	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.39	0.10	0.81	0.00	0.00	9.3
1J	0	-523	3070	-95	45	-179	-1766	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.39	0.10	0.81	0.00	0.00	9.3
1K	0	-523	3070	-95	45	-179	-1766	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.39	0.10	0.81	0.00	0.00	9.3
1L	0	-523	3070	-95	45	-179	-1766	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.39	0.10	0.81	0.00	0.00	9.3
1M	0	-523	3070	-95	45	-179	-1766	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.39	0.10	0.81	0.00	0.00	9.3
1N	0	-523	3070	-95	45	-179	-1766	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.39	0.10	0.81	0.00	0.00	9.3
1O	0	-523	3070	-95	45	-179	-1766	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.39	0.10	0.81	0.00	0.00	9.3
1P	0	-523	3070	-95	45	-179	-1766	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.39	0.10	0.81	0.00	0.00	9.3
2	0	856	5166	-155	65	-296	-2929	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.71	0.16	1.31	3.90	0.10	9.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	39	-523	2501	-95	45	-142	-1131	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.24	0.08	0.68	0.00	0.00	9.3
1B	39	-523	2501	-95	45	-142	-1131	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.24	0.08	0.68	0.00	0.00	9.3
1C	39	-523	2501	-95	45	-142	-1131	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.24	0.08	0.68	0.00	0.00	9.3
1D	39	-523	2501	-95	45	-142	-1131	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.24	0.08	0.68	0.00	0.00	9.3
1E	39	-523	2501	-95	45	-142	-1131	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.24	0.08	0.68	0.00	0.00	9.3
1F	39	-523	2501	-95	45	-142	-1131	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.24	0.08	0.68	0.00	0.00	9.3
1G	39	-523	2501	-95	45	-142	-1131	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.24	0.08	0.68	0.00	0.00	9.3

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Travi rinforzate SLU - SLV

1P	393	-523	-2620	-95	45	193	-949	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.20	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
2	393	856	-4459	-155	65	314	-1646	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.42	0.14	1.15	3.36	0.10	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 54 NI 11146 NF 11141 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 7.6140 7.6704 18.2844 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-885	2756	84	3	163	-1031	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.20	0.08	0.64	0.00	0.00	9.3
1B	0	-885	2756	84	3	163	-1031	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.20	0.08	0.64	0.00	0.00	9.3
1C	0	-885	2756	84	3	163	-1031	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.20	0.08	0.64	0.00	0.00	9.3
1D	0	-885	2756	84	3	163	-1031	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.20	0.08	0.64	0.00	0.00	9.3
1E	0	-885	2756	84	3	163	-1031	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.20	0.08	0.64	0.00	0.00	9.3
1F	0	-885	2756	84	3	163	-1031	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.20	0.08	0.64	0.00	0.00	9.3
1G	0	-885	2756	84	3	163	-1031	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.20	0.08	0.64	0.00	0.00	9.3
1H	0	-885	2756	84	3	163	-1031	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.20	0.08	0.64	0.00	0.00	9.3
1I	0	-885	2756	84	3	163	-1031	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.20	0.08	0.64	0.00	0.00	9.3
1J	0	-885	2756	84	3	163	-1031	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.20	0.08	0.64	0.00	0.00	9.3
1K	0	-885	2756	84	3	163	-1031	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.20	0.08	0.64	0.00	0.00	9.3
1L	0	-885	2756	84	3	163	-1031	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.20	0.08	0.64	0.00	0.00	9.3
1M	0	-885	2756	84	3	163	-1031	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.20	0.08	0.64	0.00	0.00	9.3
1N	0	-885	2756	84	3	163	-1031	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.20	0.08	0.64	0.00	0.00	9.3
10	0	-885	2756	84	3	163	-1031	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.20	0.08	0.64	0.00	0.00	9.3
1P	0	-885	2756	84	3	163	-1031	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.20	0.08	0.64	0.00	0.00	9.3
2	0	309	4546	134	3	261	-1651	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.40	0.13	1.02	3.43	0.00	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	38	-885	2176	84	3	131	-505	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.08	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
1B	38	-885	2176	84	3	131	-505	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.08	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
1C	38	-885	2176	84	3	131	-505	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.08	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
1D	38	-885	2176	84	3	131	-505	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.08	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
1E	38	-885	2176	84	3	131	-505	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.08	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
1F	38	-885	2176	84	3	131	-505	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.08	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
1G	38	-885	2176	84	3	131	-505	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.08	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
1H	38	-885	2176	84	3	131	-505	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.08	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
1I	38	-885	2176	84	3	131	-505	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.08	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
1J	38	-885	2176	84	3	131	-505	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.08	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
1K	38	-885	2176	84	3	131	-505	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.08	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
1L	38	-885	2176	84	3	131	-505	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.08	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
1M	38	-885	2176	84	3	131	-505	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.08	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
1N	38	-885	2176	84	3	131	-505	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.08	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
10	38	-885	2176	84	3	131	-505	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.08	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
1P	38	-885	2176	84	3	131	-505	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.08	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
2	38	309	3582	134	3	210	-785	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.19	0.10	0.81	0.00	0.00	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	76	-885	1597	84	3	99	214	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.02	0.05	0.36	0.00	0.00	22.3
1B	76	-885	1597	84	3	99	214	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.02	0.05	0.36	0.00	0.00	22.3
1C	76	-885	1597	84	3	99	214	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.02	0.05	0.36	0.00	0.00	22.3
1D	76	-885	1597	84	3	99	214	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.02	0.05	0.36	0.00	0.00	22.3
1E	76	-885	1597	84	3	99	214	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.02	0.05	0.36	0.00	0.00	22.3
1F	76	-885	1597	84	3	99	214	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.02	0.05	0.36	0.00	0.00	22.3
1G	76	-885	1597	84	3	99	214	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.02	0.05	0.36	0.00	0.00	22.3
1H	76	-885	1597	84	3	99	214	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.02	0.05	0.36	0.00	0.00	22.3
1I	76	-885	1597	84	3	99	214	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.02	0.05	0.36	0.00	0.00	22.3
1J	76	-885	1597	84	3	99	214	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.02	0.05	0.36	0.00	0.00	22.3
1K	76	-885	1597	84	3	99	214	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.02	0.05	0.36	0.00	0.00	22.3
1L	76	-885	1597	84	3	99	214	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.02	0.05	0.36	0.00	0.00	22.3
1M	76	-885	1597	84	3	99	214	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.02	0.05	0.36	0.00	0.00	22.3
1N	76	-885	1597	84	3	99	214	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.02	0.05	0.36	0.00	0.00	22.3
10	76	-885	1597	84	3	99	214	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.02	0.05	0.36	0.00	0.00	22.3
1P	76	-885	1597	84	3	99	214	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.02	0.05	0.36	0.00	0.00	22.3
2	76	309	2618	134	3	159	396	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.10	0.07	0.59	0.00	0.00	22.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	114	-885	1017	84	3	67	712	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.03	0.23	0.00	0.00	22.3
1B	114	-885	1017	84	3	67	712	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.03	0.23	0.00	0.00	22.3
1C	114	-885	1017	84	3	67	712	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.03	0.23	0.00	0.00	22.3
1D	114	-885	1017	84	3	67	712	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.03	0.23	0.00	0.00	22.3
1E	114	-885	1017	84	3	67	712	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.03	0.23	0.00	0.00	22.3
1F	114	-885	1017	84	3	67	712	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.03	0.23	0.00	0.00	22.3
1G	114	-885	1017	84	3	67	712	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.03	0.23	0.00	0.00	22.3
1H	114	-885	1017	84	3	67	712	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.03	0.23	0.00	0.00	22.3
1I	114	-885	1017	84	3	67	712	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.03	0.23	0.00	0.00	22.3
1J	114	-885	1017	84	3	67	712	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.03	0.23	0.00	0.00	22.3
1K	114	-885	1017	84	3	67	712	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.03	0.23	0.00	0.00	22.3
1L	114	-885	1017	84	3	67	712	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.03	0.23	0.00	0.00	22.3
1M	114	-885	1017	84	3	67	712	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.03	0.23	0.00	0.00	22.3
1N	114	-885	1017	84	3	67	712	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.03	0.23	0.00	0.00	22.3
10	114	-885	1017	84	3	67	712	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.03	0.23	0.00	0.00	22.3
1P	114	-885	1017	84	3	67	712	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.03	0.23	0.00	0.00	22.3

2	114	309	1654	134	3	108	1210	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.29	0.05	0.38	0.00	0.00	22.3
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	152	-885	438	84	3	36	989	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.19	0.01	0.10	0.00	0.00	22.3
1B	152	-885	438	84	3	36	989	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.19	0.01	0.10	0.00	0.00	22.3
1C	152	-885	438	84	3	36	989	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.19	0.01	0.10	0.00	0.00	22.3
1D	152	-885	438	84	3	36	989	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.19	0.01	0.10	0.00	0.00	22.3
1E	152	-885	438	84	3	36	989	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.19	0.01	0.10	0.00	0.00	22.3
1F	152	-885	438	84	3	36	989	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.19	0.01	0.10	0.00	0.00	22.3
1G	152	-885	438	84	3	36	989	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.19	0.01	0.10	0.00	0.00	22.3
1H	152	-885	438	84	3	36	989	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.19	0.01	0.10	0.00	0.00	22.3
1I	152	-885	438	84	3	36	989	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.19	0.01	0.10	0.00	0.00	22.3
1J	152	-885	438	84	3	36	989	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.19	0.01	0.10	0.00	0.00	22.3
1K	152	-885	438	84	3	36	989	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.19	0.01	0.10	0.00	0.00	22.3
1L	152	-885	438	84	3	36	989	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.19	0.01	0.10	0.00	0.00	22.3
1M	152	-885	438	84	3	36	989	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.19	0.01	0.10	0.00	0.00	22.3
1N	152	-885	438	84	3	36	989	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.19	0.01	0.10	0.00	0.00	22.3
1O	152	-885	438	84	3	36	989	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.19	0.01	0.10	0.00	0.00	22.3
1P	152	-885	438	84	3	36	989	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.19	0.01	0.10	0.00	0.00	22.3
2	152	309	690	134	3	57	1657	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.40	0.02	0.16	0.00	0.00	22.3
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	190	-885	-142	84	3	4	1045	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.21	0.00	0.04	0.00	0.00	22.3
1B	190	-885	-142	84	3	4	1045	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.21	0.00	0.04	0.00	0.00	22.3
1C	190	-885	-142	84	3	4	1045	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.21	0.00	0.04	0.00	0.00	22.3
1D	190	-885	-142	84	3	4	1045	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.21	0.00	0.04	0.00	0.00	22.3
1E	190	-885	-142	84	3	4	1045	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.21	0.00	0.04	0.00	0.00	22.3
1F	190	-885	-142	84	3	4	1045	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.21	0.00	0.04	0.00	0.00	22.3
1G	190	-885	-142	84	3	4	1045	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.21	0.00	0.04	0.00	0.00	22.3
1H	190	-885	-142	84	3	4	1045	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.21	0.00	0.04	0.00	0.00	22.3
1I	190	-885	-142	84	3	4	1045	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.21	0.00	0.04	0.00	0.00	22.3
1J	190	-885	-142	84	3	4	1045	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.21	0.00	0.04	0.00	0.00	22.3
1K	190	-885	-142	84	3	4	1045	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.21	0.00	0.04	0.00	0.00	22.3
1L	190	-885	-142	84	3	4	1045	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.21	0.00	0.04	0.00	0.00	22.3
1M	190	-885	-142	84	3	4	1045	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.21	0.00	0.04	0.00	0.00	22.3
1N	190	-885	-142	84	3	4	1045	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.21	0.00	0.04	0.00	0.00	22.3
1O	190	-885	-142	84	3	4	1045	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.21	0.00	0.04	0.00	0.00	22.3
1P	190	-885	-142	84	3	4	1045	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.21	0.00	0.04	0.00	0.00	22.3
2	190	309	-273	134	3	6	1736	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.42	0.01	0.07	0.00	0.00	22.3
apost= -- aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	229	-885	-722	84	3	-28	880	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.17	0.02	0.17	0.00	0.00	22.3
1B	229	-885	-722	84	3	-28	880	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.17	0.02	0.17	0.00	0.00	22.3
1C	229	-885	-722	84	3	-28	880	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.17	0.02	0.17	0.00	0.00	22.3
1D	229	-885	-722	84	3	-28	880	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.17	0.02	0.17	0.00	0.00	22.3
1E	229	-885	-722	84	3	-28	880	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.17	0.02	0.17	0.00	0.00	22.3
1F	229	-885	-722	84	3	-28	880	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.17	0.02	0.17	0.00	0.00	22.3
1G	229	-885	-722	84	3	-28	880	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.17	0.02	0.17	0.00	0.00	22.3
1H	229	-885	-722	84	3	-28	880	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.17	0.02	0.17	0.00	0.00	22.3
1I	229	-885	-722	84	3	-28	880	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.17	0.02	0.17	0.00	0.00	22.3
1J	229	-885	-722	84	3	-28	880	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.17	0.02	0.17	0.00	0.00	22.3
1K	229	-885	-722	84	3	-28	880	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.17	0.02	0.17	0.00	0.00	22.3
1L	229	-885	-722	84	3	-28	880	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.17	0.02	0.17	0.00	0.00	22.3
1M	229	-885	-722	84	3	-28	880	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.17	0.02	0.17	0.00	0.00	22.3
1N	229	-885	-722	84	3	-28	880	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.17	0.02	0.17	0.00	0.00	22.3
1O	229	-885	-722	84	3	-28	880	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.17	0.02	0.17	0.00	0.00	22.3
1P	229	-885	-722	84	3	-28	880	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.17	0.02	0.17	0.00	0.00	22.3
2	229	309	-1237	134	3	-45	1449	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.35	0.04	0.28	0.00	0.00	22.3
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	267	-885	-1301	84	3	-60	495	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.08	0.04	0.29	0.00	0.00	22.3
1B	267	-885	-1301	84	3	-60	495	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.08	0.04	0.29	0.00	0.00	22.3
1C	267	-885	-1301	84	3	-60	495	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.08	0.04	0.29	0.00	0.00	22.3
1D	267	-885	-1301	84	3	-60	495	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.08	0.04	0.29	0.00	0.00	22.3
1E	267	-885	-1301	84	3	-60	495	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.08	0.04	0.29	0.00	0.00	22.3
1F	267	-885	-1301	84	3	-60	495	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.08	0.04	0.29	0.00	0.00	22.3
1G	267	-885	-1301	84	3	-60	495	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.08	0.04	0.29	0.00	0.00	22.3
1H	267	-885	-1301	84	3	-60	495	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.08	0.04	0.29	0.00	0.00	22.3
1I	267	-885	-1301	84	3	-60	495	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.08	0.04	0.29	0.00	0.00	22.3
1J	267	-885	-1301	84	3	-60	495	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.08	0.04	0.29	0.00	0.00	22.3
1K	267	-885	-1301	84	3	-60	495	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.08	0.04	0.29	0.00	0.00	22.3
1L	267	-885	-1301	84	3	-60	495	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.08	0.04	0.29	0.00	0.00	22.3
1M	267	-885	-1301	84	3	-60	495	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.08	0.04	0.29	0.00	0.00	22.3
1N	267	-885	-1301	84	3	-60	495	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.08	0.04	0.29	0.00	0.00	22.3
1O	267	-885	-1301	84	3	-60	495	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.08	0.04	0.29	0.00	0.00	22.3
1P	267	-885	-1301	84	3	-60	495	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.08	0.04	0.29	0.00	0.00	22.3
2	267	309	-2201	134	3	-96	794	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.20	0.06	0.50	0.00	0.00	22.3
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	305	-885	-1881	84	3	-92	-111	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.01	0.05	0.44	0.00	0.00	22.3
1B	305	-885	-1881	84	3	-92	-111	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.01	0.05	0.44	0.00	0.00	22.3
1C	305	-885	-1881	84	3	-92	-111	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.01	0.05	0.44	0.00	0.00	22.3
1D	305	-885	-1881	84	3	-92	-111	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.01	0.05	0.44	0.00	0.00	22.3
1E	305	-885	-1881	84	3	-92	-111	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.01	0.05	0.44	0.00	0.00	22.3
1F	305	-885	-1881	84	3	-92	-111	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.01	0.05	0.44	0.00	0.00	22.3
1G	305	-885	-1881	84	3	-92	-111	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0					

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Travi rinforzate SLU - SLV

1K	305	-885	-1881	84	3	-92	-111	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.01	0.05	0.44	0.00	0.00	22.3
1L	305	-885	-1881	84	3	-92	-111	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.01	0.05	0.44	0.00	0.00	22.3
1M	305	-885	-1881	84	3	-92	-111	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.01	0.05	0.44	0.00	0.00	22.3
1N	305	-885	-1881	84	3	-92	-111	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.01	0.05	0.44	0.00	0.00	22.3
1O	305	-885	-1881	84	3	-92	-111	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.01	0.05	0.44	0.00	0.00	22.3
1P	305	-885	-1881	84	3	-92	-111	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.01	0.05	0.44	0.00	0.00	22.3
2	305	309	-3165	134	3	-147	-228	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.07	0.09	0.71	0.00	0.00	22.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	343	-885	-2460	84	3	-123	-938	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.18	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1B	343	-885	-2460	84	3	-123	-938	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.18	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1C	343	-885	-2460	84	3	-123	-938	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.18	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1D	343	-885	-2460	84	3	-123	-938	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.18	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1E	343	-885	-2460	84	3	-123	-938	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.18	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1F	343	-885	-2460	84	3	-123	-938	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.18	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1G	343	-885	-2460	84	3	-123	-938	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.18	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1H	343	-885	-2460	84	3	-123	-938	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.18	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1I	343	-885	-2460	84	3	-123	-938	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.18	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1J	343	-885	-2460	84	3	-123	-938	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.18	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1K	343	-885	-2460	84	3	-123	-938	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.18	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1L	343	-885	-2460	84	3	-123	-938	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.18	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1M	343	-885	-2460	84	3	-123	-938	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.18	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1N	343	-885	-2460	84	3	-123	-938	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.18	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1O	343	-885	-2460	84	3	-123	-938	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.18	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1P	343	-885	-2460	84	3	-123	-938	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.18	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
2	343	309	-4129	134	3	-198	-1618	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.39	0.12	0.93	0.00	0.00	9.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	381	-885	-3040	84	3	-155	-1530	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.32	0.09	0.71	0.00	0.00	9.3
1B	381	-885	-3040	84	3	-155	-1530	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.32	0.09	0.71	0.00	0.00	9.3
1C	381	-885	-3040	84	3	-155	-1530	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.32	0.09	0.71	0.00	0.00	9.3
1D	381	-885	-3040	84	3	-155	-1530	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.32	0.09	0.71	0.00	0.00	9.3
1E	381	-885	-3040	84	3	-155	-1530	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.32	0.09	0.71	0.00	0.00	9.3
1F	381	-885	-3040	84	3	-155	-1530	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.32	0.09	0.71	0.00	0.00	9.3
1G	381	-885	-3040	84	3	-155	-1530	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.32	0.09	0.71	0.00	0.00	9.3
1H	381	-885	-3040	84	3	-155	-1530	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.32	0.09	0.71	0.00	0.00	9.3
1I	381	-885	-3040	84	3	-155	-1530	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.32	0.09	0.71	0.00	0.00	9.3
1J	381	-885	-3040	84	3	-155	-1530	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.32	0.09	0.71	0.00	0.00	9.3
1K	381	-885	-3040	84	3	-155	-1530	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.32	0.09	0.71	0.00	0.00	9.3
1L	381	-885	-3040	84	3	-155	-1530	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.32	0.09	0.71	0.00	0.00	9.3
1M	381	-885	-3040	84	3	-155	-1530	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.32	0.09	0.71	0.00	0.00	9.3
1N	381	-885	-3040	84	3	-155	-1530	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.32	0.09	0.71	0.00	0.00	9.3
1O	381	-885	-3040	84	3	-155	-1530	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.32	0.09	0.71	0.00	0.00	9.3
1P	381	-885	-3040	84	3	-155	-1530	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.32	0.09	0.71	0.00	0.00	9.3
2	381	309	-5093	134	3	-249	-2610	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.62	0.15	1.15	3.84	0.00	9.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 55 NI 11141 NF 11151 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 7.1685 7.2216 17.3901 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m			cmq				Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-2195	1874	1	-63	-2	0	3.08	3.08	3.08	3.08	7	0.01	0.07	0.60	0.00	0.00	9.3
1B	0	-2195	1874	1	-63	-2	0	3.08	3.08	3.08	3.08	7	0.01	0.07	0.60	0.00	0.00	9.3
1C	0	-2195	1874	1	-63	-2	0	3.08	3.08	3.08	3.08	7	0.01	0.07	0.60	0.00	0.00	9.3
1D	0	-2195	1874	1	-63	-2	0	3.08	3.08	3.08	3.08	7	0.01	0.07	0.60	0.00	0.00	9.3
1E	0	-2195	1874	1	-63	-2	0	3.08	3.08	3.08	3.08	7	0.01	0.07	0.60	0.00	0.00	9.3
1F	0	-2195	1874	1	-63	-2	0	3.08	3.08	3.08	3.08	7	0.01	0.07	0.60	0.00	0.00	9.3
1G	0	-2195	1874	1	-63	-2	0	3.08	3.08	3.08	3.08	7	0.01	0.07	0.60	0.00	0.00	9.3
1H	0	-2195	1874	1	-63	-2	0	3.08	3.08	3.08	3.08	7	0.01	0.07	0.60	0.00	0.00	9.3
1I	0	-2195	1874	1	-63	-2	0	3.08	3.08	3.08	3.08	7	0.01	0.07	0.60	0.00	0.00	9.3
1J	0	-2195	1874	1	-63	-2	0	3.08	3.08	3.08	3.08	7	0.01	0.07	0.60	0.00	0.00	9.3
1K	0	-2195	1874	1	-63	-2	0	3.08	3.08	3.08	3.08	7	0.01	0.07	0.60	0.00	0.00	9.3
1L	0	-2195	1874	1	-63	-2	0	3.08	3.08	3.08	3.08	7	0.01	0.07	0.60	0.00	0.00	9.3
1M	0	-2195	1874	1	-63	-2	0	3.08	3.08	3.08	3.08	7	0.01	0.07	0.60	0.00	0.00	9.3
1N	0	-2195	1874	1	-63	-2	0	3.08	3.08	3.08	3.08	7	0.01	0.07	0.60	0.00	0.00	9.3
1O	0	-2195	1874	1	-63	-2	0	3.08	3.08	3.08	3.08	7	0.01	0.07	0.60	0.00	0.00	9.3
1P	0	-2195	1874	1	-63	-2	0	3.08	3.08	3.08	3.08	7	0.01	0.07	0.60	0.00	0.00	9.3
2	0	-1747	3150	-13	-107	-28	0	3.08	4.62	3.08	3.08	7	0.01	0.11	1.00	2.38	0.16	9.3
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= -- staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	36	-2195	1359	1	-63	-2	364	3.08	3.08	4.62	3.08	3	0.03	0.05	0.44	0.00	0.00	9.3
1B	36	-2195	1359	1	-63	-2	364	3.08	3.08	4.62	3.08	3	0.03	0.05	0.44	0.00	0.00	9.3
1C	36	-2195	1359	1	-63	-2	364	3.08	3.08	4.62	3.08	3	0.03	0.05	0.44	0.00	0.00	9.3
1D	36	-2195	1359	1	-63	-2	364	3.08	3.08	4.62	3.08	3	0.03	0.05	0.44	0.00	0.00	9.3
1E	36	-2195	1359	1	-63	-2	364	3.08	3.08	4.62	3.08	3	0.03	0.05	0.44	0.00	0.00	9.3
1F	36	-2195	1359	1	-63	-2	364	3.08	3.08	4.62	3.08	3	0.03	0.05	0.44	0.00	0.00	9.3
1G	36	-2195	1359	1	-63	-2	364	3.08	3.08	4.62	3.08	3	0.03	0.05	0.44	0.00	0.00	9.3
1H	36	-2195	1359	1	-63	-2	364	3.08	3.08	4.62	3.08	3	0.03	0.05	0.44	0.00	0.00	9.3
1I	36	-2195	1359	1	-63	-2	364	3.08	3.08	4.62	3.08	3	0.03	0.05	0.44	0.00	0.00	9.3
1J	36	-2195	1359	1	-63	-2	364	3.08	3.08	4.62	3.08	3	0.03	0.05	0.44	0.00	0.00	9.3
1K	36	-2195	1359	1	-63	-2	364	3.08	3.08	4.62	3.08	3	0.03	0.05	0.44	0.00	0.00	9.3

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Travi rinforzate SLU - SLV

ASTA NUM. 56 NI 11151 NF 10077 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 7.4115 7.4664 17.8779 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-3770	2035	42	-175	84	-15	4.62	3.08	3.08	4.62	6	0.02	0.09	0.93	0.00	0.00	9.3
1B	0	-3770	2035	42	-175	84	-15	4.62	3.08	3.08	4.62	6	0.02	0.09	0.93	0.00	0.00	9.3
1C	0	-3770	2035	42	-175	84	-15	4.62	3.08	3.08	4.62	6	0.02	0.09	0.93	0.00	0.00	9.3
1D	0	-3770	2035	42	-175	84	-15	4.62	3.08	3.08	4.62	6	0.02	0.09	0.93	0.00	0.00	9.3
1E	0	-3770	2035	42	-175	84	-15	4.62	3.08	3.08	4.62	6	0.02	0.09	0.93	0.00	0.00	9.3
1F	0	-3770	2035	42	-175	84	-15	4.62	3.08	3.08	4.62	6	0.02	0.09	0.93	0.00	0.00	9.3
1G	0	-3770	2035	42	-175	84	-15	4.62	3.08	3.08	4.62	6	0.02	0.09	0.93	0.00	0.00	9.3
1H	0	-3770	2035	42	-175	84	-15	4.62	3.08	3.08	4.62	6	0.02	0.09	0.93	0.00	0.00	9.3
1I	0	-3770	2035	42	-175	84	-15	4.62	3.08	3.08	4.62	6	0.02	0.09	0.93	0.00	0.00	9.3
1J	0	-3770	2035	42	-175	84	-15	4.62	3.08	3.08	4.62	6	0.02	0.09	0.93	0.00	0.00	9.3
1K	0	-3770	2035	42	-175	84	-15	4.62	3.08	3.08	4.62	6	0.02	0.09	0.93	0.00	0.00	9.3
1L	0	-3770	2035	42	-175	84	-15	4.62	3.08	3.08	4.62	6	0.02	0.09	0.93	0.00	0.00	9.3
1M	0	-3770	2035	42	-175	84	-15	4.62	3.08	3.08	4.62	6	0.02	0.09	0.93	0.00	0.00	9.3
1N	0	-3770	2035	42	-175	84	-15	4.62	3.08	3.08	4.62	6	0.02	0.09	0.93	0.00	0.00	9.3
1O	0	-3770	2035	42	-175	84	-15	4.62	3.08	3.08	4.62	6	0.02	0.09	0.93	0.00	0.00	9.3
1P	0	-3770	2035	42	-175	84	-15	4.62	3.08	3.08	4.62	6	0.02	0.09	0.93	0.00	0.00	9.3
2	0	-4481	3212	49	-274	99	0	4.62	3.08	3.08	3.08	7	0.02	0.14	1.49	2.42	0.42	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	37	-3770	1485	42	-175	68	330	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.03	0.08	0.72	0.00	0.00	9.3
1B	37	-3770	1485	42	-175	68	330	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.03	0.08	0.72	0.00	0.00	9.3
1C	37	-3770	1485	42	-175	68	330	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.03	0.08	0.72	0.00	0.00	9.3
1D	37	-3770	1485	42	-175	68	330	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.03	0.08	0.72	0.00	0.00	9.3
1E	37	-3770	1485	42	-175	68	330	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.03	0.08	0.72	0.00	0.00	9.3
1F	37	-3770	1485	42	-175	68	330	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.03	0.08	0.72	0.00	0.00	9.3
1G	37	-3770	1485	42	-175	68	330	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.03	0.08	0.72	0.00	0.00	9.3
1H	37	-3770	1485	42	-175	68	330	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.03	0.08	0.72	0.00	0.00	9.3
1I	37	-3770	1485	42	-175	68	330	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.03	0.08	0.72	0.00	0.00	9.3
1J	37	-3770	1485	42	-175	68	330	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.03	0.08	0.72	0.00	0.00	9.3
1K	37	-3770	1485	42	-175	68	330	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.03	0.08	0.72	0.00	0.00	9.3
1L	37	-3770	1485	42	-175	68	330	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.03	0.08	0.72	0.00	0.00	9.3
1M	37	-3770	1485	42	-175	68	330	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.03	0.08	0.72	0.00	0.00	9.3
1N	37	-3770	1485	42	-175	68	330	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.03	0.08	0.72	0.00	0.00	9.3
1O	37	-3770	1485	42	-175	68	330	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.03	0.08	0.72	0.00	0.00	9.3
1P	37	-3770	1485	42	-175	68	330	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.03	0.08	0.72	0.00	0.00	9.3
2	37	-4481	2298	49	-274	81	952	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.08	0.12	1.11	1.73	0.42	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	74	-3770	935	42	-175	53	776	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.07	0.06	0.61	0.00	0.00	22.3
1B	74	-3770	935	42	-175	53	776	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.07	0.06	0.61	0.00	0.00	22.3
1C	74	-3770	935	42	-175	53	776	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.07	0.06	0.61	0.00	0.00	22.3
1D	74	-3770	935	42	-175	53	776	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.07	0.06	0.61	0.00	0.00	22.3
1E	74	-3770	935	42	-175	53	776	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.07	0.06	0.61	0.00	0.00	22.3
1F	74	-3770	935	42	-175	53	776	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.07	0.06	0.61	0.00	0.00	22.3
1G	74	-3770	935	42	-175	53	776	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.07	0.06	0.61	0.00	0.00	22.3
1H	74	-3770	935	42	-175	53	776	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.07	0.06	0.61	0.00	0.00	22.3
1I	74	-3770	935	42	-175	53	776	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.07	0.06	0.61	0.00	0.00	22.3
1J	74	-3770	935	42	-175	53	776	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.07	0.06	0.61	0.00	0.00	22.3
1K	74	-3770	935	42	-175	53	776	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.07	0.06	0.61	0.00	0.00	22.3
1L	74	-3770	935	42	-175	53	776	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.07	0.06	0.61	0.00	0.00	22.3
1M	74	-3770	935	42	-175	53	776	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.07	0.06	0.61	0.00	0.00	22.3
1N	74	-3770	935	42	-175	53	776	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.07	0.06	0.61	0.00	0.00	22.3
1O	74	-3770	935	42	-175	53	776	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.07	0.06	0.61	0.00	0.00	22.3
1P	74	-3770	935	42	-175	53	776	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.07	0.06	0.61	0.00	0.00	22.3
2	74	-4481	1384	49	-274	63	1632	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.21	0.09	0.93	0.00	0.00	22.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	111	-3770	384	42	-175	37	1020	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.10	0.05	0.50	0.00	0.00	22.3
1B	111	-3770	384	42	-175	37	1020	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.10	0.05	0.50	0.00	0.00	22.3
1C	111	-3770	384	42	-175	37	1020	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.10	0.05	0.50	0.00	0.00	22.3
1D	111	-3770	384	42	-175	37	1020	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.10	0.05	0.50	0.00	0.00	22.3
1E	111	-3770	384	42	-175	37	1020	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.10	0.05	0.50	0.00	0.00	22.3
1F	111	-3770	384	42	-175	37	1020	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.10	0.05	0.50	0.00	0.00	22.3
1G	111	-3770	384	42	-175	37	1020	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.10	0.05	0.50	0.00	0.00	22.3
1H	111	-3770	384	42	-175	37	1020	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.10	0.05	0.50	0.00	0.00	22.3
1I	111	-3770	384	42	-175	37	1020	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.10	0.05	0.50	0.00	0.00	22.3
1J	111	-3770	384	42	-175	37	1020	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.10	0.05	0.50	0.00	0.00	22.3
1K	111	-3770	384	42	-175	37	1020	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.10	0.05	0.50	0.00	0.00	22.3
1L	111	-3770	384	42	-175	37	1020	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.10	0.05	0.50	0.00	0.00	22.3
1M	111	-3770	384	42	-175	37	1020	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.10	0.05	0.50	0.00	0.00	22.3
1N	111	-3770	384	42	-175	37	1020	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.10	0.05	0.50	0.00	0.00	22.3
1O	111	-3770	384	42	-175	37	1020	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.10	0.05	0.50	0.00	0.00	22.3
1P	111	-3770	384	42	-175	37	1020	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.10	0.05	0.50	0.00	0.00	22.3
2	111	-4481	471	49	-274	45	1975	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.29	0.07	0.75	0.00	0.00	22.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Travi rinforzate SLU - SLV

10	296	-3770	-2367	42	-175	-41	-811	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.07	0.10	1.02	1.78	0.27	22.3
1P	296	-3770	-2367	42	-175	-41	-811	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.07	0.10	1.02	1.78	0.27	22.3
2	296	-4481	-4098	49	-274	-45	-1376	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.15	0.17	1.72	3.09	0.42	22.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	333	-3770	-2917	42	-175	-57	-1787	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.27	0.12	1.16	2.20	0.27	9.3
1B	333	-3770	-2917	42	-175	-57	-1787	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.27	0.12	1.16	2.20	0.27	9.3
1C	333	-3770	-2917	42	-175	-57	-1787	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.27	0.12	1.16	2.20	0.27	9.3
1D	333	-3770	-2917	42	-175	-57	-1787	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.27	0.12	1.16	2.20	0.27	9.3
1E	333	-3770	-2917	42	-175	-57	-1787	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.27	0.12	1.16	2.20	0.27	9.3
1F	333	-3770	-2917	42	-175	-57	-1787	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.27	0.12	1.16	2.20	0.27	9.3
1G	333	-3770	-2917	42	-175	-57	-1787	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.27	0.12	1.16	2.20	0.27	9.3
1H	333	-3770	-2917	42	-175	-57	-1787	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.27	0.12	1.16	2.20	0.27	9.3
1I	333	-3770	-2917	42	-175	-57	-1787	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.27	0.12	1.16	2.20	0.27	9.3
1J	333	-3770	-2917	42	-175	-57	-1787	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.27	0.12	1.16	2.20	0.27	9.3
1K	333	-3770	-2917	42	-175	-57	-1787	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.27	0.12	1.16	2.20	0.27	9.3
1L	333	-3770	-2917	42	-175	-57	-1787	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.27	0.12	1.16	2.20	0.27	9.3
1M	333	-3770	-2917	42	-175	-57	-1787	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.27	0.12	1.16	2.20	0.27	9.3
1N	333	-3770	-2917	42	-175	-57	-1787	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.27	0.12	1.16	2.20	0.27	9.3
10	333	-3770	-2917	42	-175	-57	-1787	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.27	0.12	1.16	2.20	0.27	9.3
1P	333	-3770	-2917	42	-175	-57	-1787	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.27	0.12	1.16	2.20	0.27	9.3
2	333	-4481	-5012	49	-274	-63	-3059	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.53	0.19	1.96	3.78	0.42	9.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	369	-3770	-3467	42	-175	-72	-2966	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.54	0.13	1.30	2.61	0.27	9.3
1B	369	-3770	-3467	42	-175	-72	-2966	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.54	0.13	1.30	2.61	0.27	9.3
1C	369	-3770	-3467	42	-175	-72	-2966	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.54	0.13	1.30	2.61	0.27	9.3
1D	369	-3770	-3467	42	-175	-72	-2966	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.54	0.13	1.30	2.61	0.27	9.3
1E	369	-3770	-3467	42	-175	-72	-2966	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.54	0.13	1.30	2.61	0.27	9.3
1F	369	-3770	-3467	42	-175	-72	-2966	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.54	0.13	1.30	2.61	0.27	9.3
1G	369	-3770	-3467	42	-175	-72	-2966	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.54	0.13	1.30	2.61	0.27	9.3
1H	369	-3770	-3467	42	-175	-72	-2966	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.54	0.13	1.30	2.61	0.27	9.3
1I	369	-3770	-3467	42	-175	-72	-2966	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.54	0.13	1.30	2.61	0.27	9.3
1J	369	-3770	-3467	42	-175	-72	-2966	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.54	0.13	1.30	2.61	0.27	9.3
1K	369	-3770	-3467	42	-175	-72	-2966	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.54	0.13	1.30	2.61	0.27	9.3
1L	369	-3770	-3467	42	-175	-72	-2966	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.54	0.13	1.30	2.61	0.27	9.3
1M	369	-3770	-3467	42	-175	-72	-2966	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.54	0.13	1.30	2.61	0.27	9.3
1N	369	-3770	-3467	42	-175	-72	-2966	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.54	0.13	1.30	2.61	0.27	9.3
10	369	-3770	-3467	42	-175	-72	-2966	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.54	0.13	1.30	2.61	0.27	9.3
1P	369	-3770	-3467	42	-175	-72	-2966	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.54	0.13	1.30	2.61	0.27	9.3
2	369	-4481	-5926	49	-274	-81	-5080	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.68	0.22	2.20	4.47	0.42	9.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 57 NI 10835 NF 11228 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 7.0000 8.1600 18.1600 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-1046	2482	54	-384	93	-434	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.06	0.15	1.49	1.87	0.59	9.3
1B	0	-1046	2482	54	-384	93	-434	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.06	0.15	1.49	1.87	0.59	9.3
1C	0	-1046	2482	54	-384	93	-434	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.06	0.15	1.49	1.87	0.59	9.3
1D	0	-1046	2482	54	-384	93	-434	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.06	0.15	1.49	1.87	0.59	9.3
1E	0	-1046	2482	54	-384	93	-434	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.06	0.15	1.49	1.87	0.59	9.3
1F	0	-1046	2482	54	-384	93	-434	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.06	0.15	1.49	1.87	0.59	9.3
1G	0	-1046	2482	54	-384	93	-434	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.06	0.15	1.49	1.87	0.59	9.3
1H	0	-1046	2482	54	-384	93	-434	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.06	0.15	1.49	1.87	0.59	9.3
1I	0	-1046	2482	54	-384	93	-434	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.06	0.15	1.49	1.87	0.59	9.3
1J	0	-1046	2482	54	-384	93	-434	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.06	0.15	1.49	1.87	0.59	9.3
1K	0	-1046	2482	54	-384	93	-434	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.06	0.15	1.49	1.87	0.59	9.3
1L	0	-1046	2482	54	-384	93	-434	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.06	0.15	1.49	1.87	0.59	9.3
1M	0	-1046	2482	54	-384	93	-434	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.06	0.15	1.49	1.87	0.59	9.3
1N	0	-1046	2482	54	-384	93	-434	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.06	0.15	1.49	1.87	0.59	9.3
10	0	-1046	2482	54	-384	93	-434	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.06	0.15	1.49	1.87	0.59	9.3
1P	0	-1046	2482	54	-384	93	-434	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.06	0.15	1.49	1.87	0.59	9.3
2	0	-1163	4600	52	-509	85	-1604	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.33	0.23	2.29	3.47	0.78	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	41	-1046	1873	54	-384	71	456	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.13	1.33	1.41	0.59	9.3
1B	41	-1046	1873	54	-384	71	456	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.13	1.33	1.41	0.59	9.3
1C	41	-1046	1873	54	-384	71	456	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.13	1.33	1.41	0.59	9.3
1D	41	-1046	1873	54	-384	71	456	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.13	1.33	1.41	0.59	9.3
1E	41	-1046	1873	54	-384	71	456	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.13	1.33	1.41	0.59	9.3
1F	41	-1046	1873	54	-384	71	456	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.13	1.33	1.41	0.59	9.3
1G	41	-1046	1873	54	-384	71	456	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.13	1.33	1.41	0.59	9.3
1H	41	-1046	1873	54	-384	71	456	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.13	1.33	1.41	0.59	9.3
1I	41	-1046	1873	54	-384	71	456	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.13	1.33	1.41	0.59	9.3
1J	41	-1046	1873	54	-384	71	456	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.13	1.33	1.41	0.59	9.3
1K	41	-1046	1873	54	-384	71	456	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.13	1.33	1.41	0.59	9.3
1L	41	-1046	1873	54	-384	71	456	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.13	1.33	1.41	0.59	9.3
1M	41	-1046	1873	54	-384	71	456	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.13	1.33	1.41	0.59	9.3
1N	41	-1046	1873	54	-384	71	456	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.13	1.33	1.41	0.59	9.3
10	41	-1046	1873	54	-384	71	456	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.13	1.33	1.41	0.59	9.3

1P	41	-1046	1873	54	-384	71	456	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.13	1.33	1.41	0.59	9.3
2	41	-1163	3569	52	-509	63	65	4.62	3.08	4.62	3.08	5	0.01	0.20	1.99	2.69	0.78	9.3
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	82	-1046	1265	54	-384	49	1096	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.21	0.11	1.20	0.95	0.59	22.3
1B	82	-1046	1265	54	-384	49	1096	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.21	0.11	1.20	0.95	0.59	22.3
1C	82	-1046	1265	54	-384	49	1096	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.21	0.11	1.20	0.95	0.59	22.3
1D	82	-1046	1265	54	-384	49	1096	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.21	0.11	1.20	0.95	0.59	22.3
1E	82	-1046	1265	54	-384	49	1096	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.21	0.11	1.20	0.95	0.59	22.3
1F	82	-1046	1265	54	-384	49	1096	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.21	0.11	1.20	0.95	0.59	22.3
1G	82	-1046	1265	54	-384	49	1096	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.21	0.11	1.20	0.95	0.59	22.3
1H	82	-1046	1265	54	-384	49	1096	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.21	0.11	1.20	0.95	0.59	22.3
1I	82	-1046	1265	54	-384	49	1096	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.21	0.11	1.20	0.95	0.59	22.3
1J	82	-1046	1265	54	-384	49	1096	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.21	0.11	1.20	0.95	0.59	22.3
1K	82	-1046	1265	54	-384	49	1096	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.21	0.11	1.20	0.95	0.59	22.3
1L	82	-1046	1265	54	-384	49	1096	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.21	0.11	1.20	0.95	0.59	22.3
1M	82	-1046	1265	54	-384	49	1096	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.21	0.11	1.20	0.95	0.59	22.3
1N	82	-1046	1265	54	-384	49	1096	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.21	0.11	1.20	0.95	0.59	22.3
1O	82	-1046	1265	54	-384	49	1096	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.21	0.11	1.20	0.95	0.59	22.3
1P	82	-1046	1265	54	-384	49	1096	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.21	0.11	1.20	0.95	0.59	22.3
2	82	-1163	2537	52	-509	42	1312	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.26	0.17	1.77	1.91	0.78	22.3
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	123	-1046	656	54	-384	27	1489	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.30	0.10	1.06	0.49	0.59	22.3
1B	123	-1046	656	54	-384	27	1489	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.30	0.10	1.06	0.49	0.59	22.3
1C	123	-1046	656	54	-384	27	1489	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.30	0.10	1.06	0.49	0.59	22.3
1D	123	-1046	656	54	-384	27	1489	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.30	0.10	1.06	0.49	0.59	22.3
1E	123	-1046	656	54	-384	27	1489	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.30	0.10	1.06	0.49	0.59	22.3
1F	123	-1046	656	54	-384	27	1489	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.30	0.10	1.06	0.49	0.59	22.3
1G	123	-1046	656	54	-384	27	1489	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.30	0.10	1.06	0.49	0.59	22.3
1H	123	-1046	656	54	-384	27	1489	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.30	0.10	1.06	0.49	0.59	22.3
1I	123	-1046	656	54	-384	27	1489	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.30	0.10	1.06	0.49	0.59	22.3
1J	123	-1046	656	54	-384	27	1489	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.30	0.10	1.06	0.49	0.59	22.3
1K	123	-1046	656	54	-384	27	1489	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.30	0.10	1.06	0.49	0.59	22.3
1L	123	-1046	656	54	-384	27	1489	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.30	0.10	1.06	0.49	0.59	22.3
1M	123	-1046	656	54	-384	27	1489	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.30	0.10	1.06	0.49	0.59	22.3
1N	123	-1046	656	54	-384	27	1489	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.30	0.10	1.06	0.49	0.59	22.3
1O	123	-1046	656	54	-384	27	1489	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.30	0.10	1.06	0.49	0.59	22.3
1P	123	-1046	656	54	-384	27	1489	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.30	0.10	1.06	0.49	0.59	22.3
2	123	-1163	1506	52	-509	21	2138	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.45	0.15	1.55	1.14	0.78	22.3
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	163	-1046	47	54	-384	5	1632	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.34	0.08	0.93	0.00	0.00	22.3
1B	163	-1046	47	54	-384	5	1632	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.34	0.08	0.93	0.00	0.00	22.3
1C	163	-1046	47	54	-384	5	1632	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.34	0.08	0.93	0.00	0.00	22.3
1D	163	-1046	47	54	-384	5	1632	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.34	0.08	0.93	0.00	0.00	22.3
1E	163	-1046	47	54	-384	5	1632	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.34	0.08	0.93	0.00	0.00	22.3
1F	163	-1046	47	54	-384	5	1632	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.34	0.08	0.93	0.00	0.00	22.3
1G	163	-1046	47	54	-384	5	1632	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.34	0.08	0.93	0.00	0.00	22.3
1H	163	-1046	47	54	-384	5	1632	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.34	0.08	0.93	0.00	0.00	22.3
1I	163	-1046	47	54	-384	5	1632	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.34	0.08	0.93	0.00	0.00	22.3
1J	163	-1046	47	54	-384	5	1632	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.34	0.08	0.93	0.00	0.00	22.3
1K	163	-1046	47	54	-384	5	1632	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.34	0.08	0.93	0.00	0.00	22.3
1L	163	-1046	47	54	-384	5	1632	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.34	0.08	0.93	0.00	0.00	22.3
1M	163	-1046	47	54	-384	5	1632	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.34	0.08	0.93	0.00	0.00	22.3
1N	163	-1046	47	54	-384	5	1632	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.34	0.08	0.93	0.00	0.00	22.3
1O	163	-1046	47	54	-384	5	1632	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.34	0.08	0.93	0.00	0.00	22.3
1P	163	-1046	47	54	-384	5	1632	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.34	0.08	0.93	0.00	0.00	22.3
2	163	-1163	474	52	-509	-1	2543	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.54	0.12	1.32	0.36	0.78	22.3
apost= -- aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	204	-1046	-562	54	-384	-17	1527	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.31	0.09	1.04	0.42	0.59	22.3
1B	204	-1046	-562	54	-384	-17	1527	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.31	0.09	1.04	0.42	0.59	22.3
1C	204	-1046	-562	54	-384	-17	1527	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.31	0.09	1.04	0.42	0.59	22.3
1D	204	-1046	-562	54	-384	-17	1527	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.31	0.09	1.04	0.42	0.59	22.3
1E	204	-1046	-562	54	-384	-17	1527	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.31	0.09	1.04	0.42	0.59	22.3
1F	204	-1046	-562	54	-384	-17	1527	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.31	0.09	1.04	0.42	0.59	22.3
1G	204	-1046	-562	54	-384	-17	1527	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.31	0.09	1.04	0.42	0.59	22.3
1H	204	-1046	-562	54	-384	-17	1527	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.31	0.09	1.04	0.42	0.59	22.3
1I	204	-1046	-562	54	-384	-17	1527	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.31	0.09	1.04	0.42	0.59	22.3
1J	204	-1046	-562	54	-384	-17	1527	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.31	0.09	1.04	0.42	0.59	22.3
1K	204	-1046	-562	54	-384	-17	1527	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.31	0.09	1.04	0.42	0.59	22.3
1L	204	-1046	-562	54	-384	-17	1527	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.31	0.09	1.04	0.42	0.59	22.3
1M	204	-1046	-562	54	-384	-17	1527	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.31	0.09	1.04	0.42	0.59	22.3
1N	204	-1046	-562	54	-384	-17	1527	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.31	0.09	1.04	0.42	0.59	22.3
1O	204	-1046	-562	54	-384	-17	1527	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.31	0.09	1.04	0.42	0.59	22.3
1P	204	-1046	-562	54	-384	-17	1527	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.31	0.09	1.04	0.42	0.59	22.3
2	204	-1163	-557	52	-509	-22	2526	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.54	0.12	1.34	0.42	0.78	22.3
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	245	-1046	-1170	54	-384	-40	1173	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.23	0.11	1.17	0.88	0.59	22.3
1B	245	-1046	-1170	54	-384	-40	1173	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.23	0.11	1.17	0.88	0.59	22.3
1C	245	-1046	-1170	54	-384	-40	1173	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.23	0.11	1.17	0.88	0.59	22.3
1D	245	-1046	-1170	54	-384	-40	1173	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.23	0.11	1.17	0.88	0.59	22.3
1E	245	-1046	-1170	5														

armatura base = 4×1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

Pag. 156

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Travi rinforzate SLU - SLV

1E	158	-457	712	-55	189	-56	397	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.07	0.06	0.61	0.00	0.00	22.3
1F	158	-457	712	-55	189	-56	397	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.07	0.06	0.61	0.00	0.00	22.3
1G	158	-457	712	-55	189	-56	397	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.07	0.06	0.61	0.00	0.00	22.3
1H	158	-457	712	-55	189	-56	397	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.07	0.06	0.61	0.00	0.00	22.3
1I	158	-457	712	-55	189	-56	397	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.07	0.06	0.61	0.00	0.00	22.3
1J	158	-457	712	-55	189	-56	397	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.07	0.06	0.61	0.00	0.00	22.3
1K	158	-457	712	-55	189	-56	397	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.07	0.06	0.61	0.00	0.00	22.3
1L	158	-457	712	-55	189	-56	397	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.07	0.06	0.61	0.00	0.00	22.3
1M	158	-457	712	-55	189	-56	397	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.07	0.06	0.61	0.00	0.00	22.3
1N	158	-457	712	-55	189	-56	397	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.07	0.06	0.61	0.00	0.00	22.3
1O	158	-457	712	-55	189	-56	397	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.07	0.06	0.61	0.00	0.00	22.3
1P	158	-457	712	-55	189	-56	397	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.07	0.06	0.61	0.00	0.00	22.3
2	158	-290	1102	-112	300	-93	942	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.21	0.09	0.96	0.00	0.00	22.3
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	198	-457	139	-55	189	-34	565	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.11	0.04	0.48	0.00	0.00	22.3
1B	198	-457	139	-55	189	-34	565	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.11	0.04	0.48	0.00	0.00	22.3
1C	198	-457	139	-55	189	-34	565	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.11	0.04	0.48	0.00	0.00	22.3
1D	198	-457	139	-55	189	-34	565	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.11	0.04	0.48	0.00	0.00	22.3
1E	198	-457	139	-55	189	-34	565	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.11	0.04	0.48	0.00	0.00	22.3
1F	198	-457	139	-55	189	-34	565	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.11	0.04	0.48	0.00	0.00	22.3
1G	198	-457	139	-55	189	-34	565	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.11	0.04	0.48	0.00	0.00	22.3
1H	198	-457	139	-55	189	-34	565	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.11	0.04	0.48	0.00	0.00	22.3
1I	198	-457	139	-55	189	-34	565	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.11	0.04	0.48	0.00	0.00	22.3
1J	198	-457	139	-55	189	-34	565	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.11	0.04	0.48	0.00	0.00	22.3
1K	198	-457	139	-55	189	-34	565	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.11	0.04	0.48	0.00	0.00	22.3
1L	198	-457	139	-55	189	-34	565	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.11	0.04	0.48	0.00	0.00	22.

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Travi rinforzate SLU - SLV

apost= 1.54		aant= --		ainf= --		asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)													
1A	356	-457	-2152	-55	189	52	-1028	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.22	0.10	0.94	0.00	0.00	9.3	
1B	356	-457	-2152	-55	189	52	-1028	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.22	0.10	0.94	0.00	0.00	9.3	
1C	356	-457	-2152	-55	189	52	-1028	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.22	0.10	0.94	0.00	0.00	9.3	
1D	356	-457	-2152	-55	189	52	-1028	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.22	0.10	0.94	0.00	0.00	9.3	
1E	356	-457	-2152	-55	189	52	-1028	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.22	0.10	0.94	0.00	0.00	9.3	
1F	356	-457	-2152	-55	189	52	-1028	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.22	0.10	0.94	0.00	0.00	9.3	
1G	356	-457	-2152	-55	189	52	-1028	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.22	0.10	0.94	0.00	0.00	9.3	
1H	356	-457	-2152	-55	189	52	-1028	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.22	0.10	0.94	0.00	0.00	9.3	
1I	356	-457	-2152	-55	189	52	-1028	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.22	0.10	0.94	0.00	0.00	9.3	
1J	356	-457	-2152	-55	189	52	-1028	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.22	0.10	0.94	0.00	0.00	9.3	
1K	356	-457	-2152	-55	189	52	-1028	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.22	0.10	0.94	0.00	0.00	9.3	
1L	356	-457	-2152	-55	189	52	-1028	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.22	0.10	0.94	0.00	0.00	9.3	
1M	356	-457	-2152	-55	189	52	-1028	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.22	0.10	0.94	0.00	0.00	9.3	
1N	356	-457	-2152	-55	189	52	-1028	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.22	0.10	0.94	0.00	0.00	9.3	
1O	356	-457	-2152	-55	189	52	-1028	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.22	0.10	0.94	0.00	0.00	9.3	
1P	356	-457	-2152	-55	189	52	-1028	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.22	0.10	0.94	0.00	0.00	9.3	
2	356	-290	-3744	-112	300	129	-1671	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.38	0.17	1.56	2.82	0.46	9.3	

apost= 1.54		aant= --		ainf= --		asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)													
1A	396	-457	-2725	-55	189	74	-1993	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.44	0.12	1.07	2.05	0.29	9.3	
1B	396	-457	-2725	-55	189	74	-1993	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.44	0.12	1.07	2.05	0.29	9.3	
1C	396	-457	-2725	-55	189	74	-1993	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.44	0.12	1.07	2.05	0.29	9.3	
1D	396	-457	-2725	-55	189	74	-1993	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.44	0.12	1.07	2.05	0.29	9.3	
1E	396	-457	-2725	-55	189	74	-1993	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.44	0.12	1.07	2.05	0.29	9.3	
1F	396	-457	-2725	-55	189	74	-1993	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.44	0.12	1.07	2.05	0.29	9.3	
1G	396	-457	-2725	-55	189	74	-1993	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.44	0.12	1.07	2.05	0.29	9.3	
1H	396	-457	-2725	-55	189	74	-1993	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.44	0.12	1.07	2.05	0.29	9.3	
1I	396	-457	-2725	-55	189	74	-1993	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.44	0.12	1.07	2.05	0.29	9.3	
1J	396	-457	-2725	-55	189	74	-1993	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.44	0.12	1.07	2.05	0.29	9.3	
1K	396	-457	-2725	-55	189	74	-1993	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.44	0.12	1.07	2.05	0.29	9.3	
1L	396	-457	-2725	-55	189	74	-1993	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.44	0.12	1.07	2.05	0.29	9.3	
1M	396	-457	-2725	-55	189	74	-1993	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.44	0.12	1.07	2.05	0.29	9.3	
1N	396	-457	-2725	-55	189	74	-1993	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.44	0.12	1.07	2.05	0.29	9.3	
1O	396	-457	-2725	-55	189	74	-1993	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.44	0.12	1.07	2.05	0.29	9.3	
1P	396	-457	-2725	-55	189	74	-1993	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.44	0.12	1.07	2.05	0.29	9.3	
2	396	-290	-4713	-112	300	173	-3344	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.76	0.19	1.78	3.55	0.46	9.3	

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 59 NI 11225 NF 11222 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 6.3000 7.3440 16.6440 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO		
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm		
1A	0	-154	2584	-239	184	-452	-1655	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.38	0.11	1.02	1.95	0.28	9.3	
1B	0	-154	2584	-239	184	-452	-1655	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.38	0.11	1.02	1.95	0.28	9.3	
1C	0	-154	2584	-239	184	-452	-1655	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.38	0.11	1.02	1.95	0.28	9.3	
1D	0	-154	2584	-239	184	-452	-1655	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.38	0.11	1.02	1.95	0.28	9.3	
1E	0	-154	2584	-239	184	-452	-1655	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.38	0.11	1.02	1.95	0.28	9.3	
1F	0	-154	2584	-239	184	-452	-1655	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.38	0.11	1.02	1.95	0.28	9.3	
1G	0	-154	2584	-239	184	-452	-1655	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.38	0.11	1.02	1.95	0.28	9.3	
1H	0	-154	2584	-239	184	-452	-1655	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.38	0.11	1.02	1.95	0.28	9.3	
1I	0	-154	2584	-239	184	-452	-1655	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.38	0.11	1.02	1.95	0.28	9.3	
1J	0	-154	2584	-239	184	-452	-1655	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.38	0.11	1.02	1.95	0.28	9.3	
1K	0	-154	2584	-239	184	-452	-1655	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.38	0.11	1.02	1.95	0.28	9.3	
1L	0	-154	2584	-239	184	-452	-1655	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.38	0.11	1.02	1.95	0.28	9.3	
1M	0	-154	2584	-239	184	-452	-1655	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.38	0.11	1.02	1.95	0.28	9.3	
1N	0	-154	2584	-239	184	-452	-1655	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.38	0.11	1.02	1.95	0.28	9.3	
1O	0	-154	2584	-239	184	-452	-1655	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.38	0.11	1.02	1.95	0.28	9.3	
1P	0	-154	2584	-239	184	-452	-1655	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.38	0.11	1.02	1.95	0.28	9.3	
2	0	191	4346	-359	280	-674	-2774	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.65	0.18	1.64	3.28	0.43	9.3	

apost= --		aant= 1.54		ainf= --		asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)													
1A	36	-154	2088	-239	184	-366	-810	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.10	0.91	0.00	0.00	9.3	
1B	36	-154	2088	-239	184	-366	-810	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.10	0.91	0.00	0.00	9.3	
1C	36	-154	2088	-239	184	-366	-810	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.10	0.91	0.00	0.00	9.3	
1D	36	-154	2088	-239	184	-366	-810	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.10	0.91	0.00	0.00	9.3	
1E	36	-154	2088	-239	184	-366	-810	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.10	0.91	0.00	0.00	9.3	
1F	36	-154	2088	-239	184	-366	-810	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.10	0.91	0.00	0.00	9.3	
1G	36	-154	2088	-239	184	-366	-810	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.10	0.91	0.00	0.00	9.3	
1H	36	-154	2088	-239	184	-366	-810	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.10	0.91	0.00	0.00	9.3	
1I	36	-154	2088	-239	184	-366	-810	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.10	0.91	0.00	0.00	9.3	
1J	36	-154	2088	-239	184	-366	-810	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.10	0.91	0.00	0.00	9.3	
1K	36	-154	2088	-239	184	-366	-810	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.10	0.91	0.00	0.00	9.3	
1L	36	-154	2088	-239	184	-366	-810	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.10	0.91	0.00	0.00	9.3	
1M	36	-154	2088	-239	184	-366	-810	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.10	0.91	0.00	0.00	9.3	
1N	36	-154	2088	-239	184	-366	-810	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.10	0.91	0.00	0.00	9.3	
1O	36	-154	2088	-239	184	-366	-810	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.10	0.91	0.00	0.00	9.3	
1P	36	-154	2088	-239	184	-366	-810	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.10	0.91	0.00	0.00	9.3	
2	36	191	3510	-359	280	-544	-1353	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.32	0.16	1.46	2.65	0.43	9.3	

1N	217	-154	-390	-239	184	65	725	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.16	0.05	0.53	0.00	0.00	22.3
10	217	-154	-390	-239	184	65	725	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.16	0.05	0.53	0.00	0.00	22.3
1P	217	-154	-390	-239	184	65	725	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.16	0.05	0.53	0.00	0.00	22.3
2	217	191	-667	-359	280	106	1218	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.29	0.08	0.82	0.00	0.00	22.3
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	253	-154	-885	-239	184	151	494	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.11	0.06	0.64	0.00	0.00	22.3
1B	253	-154	-885	-239	184	151	494	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.11	0.06	0.64	0.00	0.00	22.3
1C	253	-154	-885	-239	184	151	494	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.11	0.06	0.64	0.00	0.00	22.3
1D	253	-154	-885	-239	184	151	494	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.11	0.06	0.64	0.00	0.00	22.3
1E	253	-154	-885	-239	184	151	494	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.11	0.06	0.64	0.00	0.00	22.3
1F	253	-154	-885	-239	184	151	494	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.11	0.06	0.64	0.00	0.00	22.3
1G	253	-154	-885	-239	184	151	494	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.11	0.06	0.64	0.00	0.00	22.3
1H	253	-154	-885	-239	184	151	494	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.11	0.06	0.64	0.00	0.00	22.3
1I	253	-154	-885	-239	184	151	494	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.11	0.06	0.64	0.00	0.00	22.3
1J	253	-154	-885	-239	184	151	494	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.11	0.06	0.64	0.00	0.00	22.3
1K	253	-154	-885	-239	184	151	494	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.11	0.06	0.64	0.00	0.00	22.3
1L	253	-154	-885	-239	184	151	494	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.11	0.06	0.64	0.00	0.00	22.3
1M	253	-154	-885	-239	184	151	494	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.11	0.06	0.64	0.00	0.00	22.3
1N	253	-154	-885	-239	184	151	494	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.11	0.06	0.64	0.00	0.00	22.3
10	253	-154	-885	-239	184	151	494	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.11	0.06	0.64	0.00	0.00	22.3
1P	253	-154	-885	-239	184	151	494	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.11	0.06	0.64	0.00	0.00	22.3
2	253	191	-1503	-359	280	236	826	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.20	0.10	1.01	1.13	0.43	22.3
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	289	-154	-1381	-239	184	238	84	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.08	0.75	0.00	0.00	22.3
1B	289	-154	-1381	-239	184	238	84	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.08	0.75	0.00	0.00	22.3
1C	289	-154	-1381	-239	184	238	84	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.08	0.75	0.00	0.00	22.3
1D	289	-154	-1381	-239	184	238	84	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.08	0.75	0.00	0.00	22.3
1E	289	-154	-1381	-239	184	238	84	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.08	0.75	0.00	0.00	22.3
1F	289	-154	-1381	-239	184	238	84	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.08	0.75	0.00	0.00	22.3
1G	289	-154	-1381	-239	184	238	84	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.08	0.75	0.00	0.00	22.3
1H	289	-154	-1381	-239	184	238	84	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.08	0.75	0.00	0.00	22.3
1I	289	-154	-1381	-239	184	238	84	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.08	0.75	0.00	0.00	22.3
1J	289	-154	-1381	-239	184	238	84	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.08	0.75	0.00	0.00	22.3
1K	289	-154	-1381	-239	184	238	84	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.08	0.75	0.00	0.00	22.3
1L	289	-154	-1381	-239	184	238	84	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.08	0.75	0.00	0.00	22.3
1M	289	-154	-1381	-239	184	238	84	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.08	0.75	0.00	0.00	22.3
1N	289	-154	-1381	-239	184	238	84	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.08	0.75	0.00	0.00	22.3
10	289	-154	-1381	-239	184	238	84	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.08	0.75	0.00	0.00	22.3
1P	289	-154	-1381	-239	184	238	84	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.08	0.75	0.00	0.00	22.3
2	289	191	-2338	-359	280	366	132	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.12	0.12	1.19	1.76	0.43	22.3
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	325	-154	-1876	-239	184	324	-505	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.11	0.09	0.86	0.00	0.00	9.3
1B	325	-154	-1876	-239	184	324	-505	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.11	0.09	0.86	0.00	0.00	9.3
1C	325	-154	-1876	-239	184	324	-505	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.11	0.09	0.86	0.00	0.00	9.3
1D	325	-154	-1876	-239	184	324	-505	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.11	0.09	0.86	0.00	0.00	9.3
1E	325	-154	-1876	-239	184	324	-505	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.11	0.09	0.86	0.00	0.00	9.3
1F	325	-154	-1876	-239	184	324	-505	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.11	0.09	0.86	0.00	0.00	9.3
1G	325	-154	-1876	-239	184	324	-505	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.11	0.09	0.86	0.00	0.00	9.3
1H	325	-154	-1876	-239	184	324	-505	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.11	0.09	0.86	0.00	0.00	9.3
1I	325	-154	-1876	-239	184	324	-505	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.11	0.09	0.86	0.00	0.00	9.3
1J	325	-154	-1876	-239	184	324	-505	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.11	0.09	0.86	0.00	0.00	9.3
1K	325	-154	-1876	-239	184	324	-505	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.11	0.09	0.86	0.00	0.00	9.3
1L	325	-154	-1876	-239	184	324	-505	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.11	0.09	0.86	0.00	0.00	9.3
1M	325	-154	-1876	-239	184	324	-505	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.11	0.09	0.86	0.00	0.00	9.3
1N	325	-154	-1876	-239	184	324	-505	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.11	0.09	0.86	0.00	0.00	9.3
10	325	-154	-1876	-239	184	324	-505	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.11	0.09	0.86	0.00	0.00	9.3
1P	325	-154	-1876	-239	184	324	-505	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.11	0.09	0.86	0.00	0.00	9.3
2	325	191	-3173	-359	280	496	-865	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.21	0.15	1.38	2.39	0.43	9.3
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	362	-154	-2372	-239	184	410	-1273	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.29	0.10	0.97	0.00	0.00	9.3
1B	362	-154	-2372	-239	184	410	-1273	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.29	0.10	0.97	0.00	0.00	9.3
1C	362	-154	-2372	-239	184	410	-1273	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.29	0.10	0.97	0.00	0.00	9.3
1D	362	-154	-2372	-239	184	410	-1273	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.29	0.10	0.97	0.00	0.00	9.3
1E	362	-154	-2372	-239	184	410	-1273	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.29	0.10	0.97	0.00	0.00	9.3
1F	362	-154	-2372	-239	184	410	-1273	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.29	0.10	0.97	0.00	0.00	9.3
1G	362	-154	-2372	-239	184	410	-1273	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.29	0.10	0.97	0.00	0.00	9.3
1H	362	-154	-2372	-239	184	410	-1273	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.29	0.10	0.97	0.00	0.00	9.3
1I	362	-154	-2372	-239	184	410	-1273	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.29	0.10	0.97	0.00	0.00	9.3
1J	362	-154	-2372	-239	184	410	-1273	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.29	0.10	0.97	0.00	0.00	9.3
1K	362	-154	-2372	-239	184	410	-1273	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.29	0.10	0.97	0.00	0.00	9.3
1L	362	-154	-2372	-239	184	410	-1273	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.29	0.10	0.97	0.00	0.00	9.3
1M	362	-154	-2372	-239	184	410	-1273	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.29	0.10	0.97	0.00	0.00	9.3
1N	362	-154	-2372	-239	184	410	-1273	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.29	0.10	0.97	0.00	0.00	9.3
10	362	-154	-2372	-239	184	410	-1273	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.29	0.10	0.97	0.00	0.00	9.3
1P	362	-154	-2372	-239	184	410	-1273	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.29	0.10	0.97	0.00	0.00	9.3
2	362	191	-4009	-359	280	626	-2163	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.51	0.17	1.57	3.02	0.43	9.3
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
ASTA NUM. 60 NI 11222 NF 11219 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)																		
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.																		
qy medio: 3.0000 6.4050 7.4664 16.8714 kg/cm																		
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato																		

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Travi rinforzate SLU - SLV

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m		cm
1A	0	243	2436	-279	48	-518	-1342	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.32	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
1B	0	243	2436	-279	48	-518	-1342	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.32	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
1C	0	243	2436	-279	48	-518	-1342	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.32	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
1D	0	243	2436	-279	48	-518	-1342	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.32	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
1E	0	243	2436	-279	48	-518	-1342	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.32	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
1F	0	243	2436	-279	48	-518	-1342	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.32	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
1G	0	243	2436	-279	48	-518	-1342	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.32	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
1H	0	243	2436	-279	48	-518	-1342	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.32	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
1I	0	243	2436	-279	48	-518	-1342	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.32	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
1J	0	243	2436	-279	48	-518	-1342	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.32	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
1K	0	243	2436	-279	48	-518	-1342	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.32	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
1L	0	243	2436	-279	48	-518	-1342	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.32	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
1M	0	243	2436	-279	48	-518	-1342	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.32	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
1N	0	243	2436	-279	48	-518	-1342	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.32	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
1O	0	243	2436	-279	48	-518	-1342	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.32	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
1P	0	243	2436	-279	48	-518	-1342	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.32	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
2	0	789	4097	-366	74	-677	-2244	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.55	0.13	1.09	3.09	0.11	9.3
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	37	243	1925	-279	48	-415	-539	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.14	0.06	0.54	0.00	0.00	9.3
1B	37	243	1925	-279	48	-415	-539	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.14	0.06	0.54	0.00	0.00	9.3
1C	37	243	1925	-279	48	-415	-539	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.14	0.06	0.54	0.00	0.00	9.3
1D	37	243	1925	-279	48	-415	-539	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.14	0.06	0.54	0.00	0.00	9.3
1E	37	243	1925	-279	48	-415	-539	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.14	0.06	0.54	0.00	0.00	9.3
1F	37	243	1925	-279	48	-415	-539	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.14	0.06	0.54	0.00	0.00	9.3
1G	37	243	1925	-279	48	-415	-539	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.14	0.06	0.54	0.00	0.00	9.3
1H	37	243	1925	-279	48	-415	-539	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.14	0.06	0.54	0.00	0.00	9.3
1I	37	243	1925	-279	48	-415	-539	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.14	0.06	0.54	0.00	0.00	9.3
1J	37	243	1925	-279	48	-415	-539	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.14	0.06	0.54	0.00	0.00	9.3
1K	37	243	1925	-279	48	-415	-539	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.14	0.06	0.54	0.00	0.00	9.3
1L	37	243	1925	-279	48	-415	-539	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.14	0.06	0.54	0.00	0.00	9.3
1M	37	243	1925	-279	48	-415	-539	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.14	0.06	0.54	0.00	0.00	9.3
1N	37	243	1925	-279	48	-415	-539	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.14	0.06	0.54	0.00	0.00	9.3
1O	37	243	1925	-279	48	-415	-539	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.14	0.06	0.54	0.00	0.00	9.3
1P	37	243	1925	-279	48	-415	-539	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.14	0.06	0.54	0.00	0.00	9.3
2	37	789	3234	-366	74	-543	-894	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.24	0.11	0.90	0.00	0.00	9.3
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	74	243	1414	-279	48	-312	75	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.11	0.05	0.43	0.00	0.00	22.3
1B	74	243	1414	-279	48	-312	75	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.11	0.05	0.43	0.00	0.00	22.3
1C	74	243	1414	-279	48	-312	75	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.11	0.05	0.43	0.00	0.00	22.3
1D	74	243	1414	-279	48	-312	75	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.11	0.05	0.43	0.00	0.00	22.3
1E	74	243	1414	-279	48	-312	75	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.11	0.05	0.43	0.00	0.00	22.3
1F	74	243	1414	-279	48	-312	75	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.11	0.05	0.43	0.00	0.00	22.3
1G	74	243	1414	-279	48	-312	75	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.11	0.05	0.43	0.00	0.00	22.3
1H	74	243	1414	-279	48	-312	75	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.11	0.05	0.43	0.00	0.00	22.3
1I	74	243	1414	-279	48	-312	75	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.11	0.05	0.43	0.00	0.00	22.3
1J	74	243	1414	-279	48	-312	75	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.11	0.05	0.43	0.00	0.00	22.3
1K	74	243	1414	-279	48	-312	75	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.11	0.05	0.43	0.00	0.00	22.3
1L	74	243	1414	-279	48	-312	75	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.11	0.05	0.43	0.00	0.00	22.3
1M	74	243	1414	-279	48	-312	75	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.11	0.05	0.43	0.00	0.00	22.3
1N	74	243	1414	-279	48	-312	75	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.11	0.05	0.43	0.00	0.00	22.3
1O	74	243	1414	-279	48	-312	75	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.11	0.05	0.43	0.00	0.00	22.3
1P	74	243	1414	-279	48	-312	75	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.11	0.05	0.43	0.00	0.00	22.3
2	74	789	2372	-366	74	-408	138	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.16	0.08	0.71	0.00	0.00	22.3
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	110	243	902	-279	48	-209	501	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.13	0.04	0.32	0.00	0.00	22.3
1B	110	243	902	-279	48	-209	501	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.13	0.04	0.32	0.00	0.00	22.3
1C	110	243	902	-279	48	-209	501	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.13	0.04	0.32	0.00	0.00	22.3
1D	110	243	902	-279	48	-209	501	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.13	0.04	0.32	0.00	0.00	22.3
1E	110	243	902	-279	48	-209	501	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.13	0.04	0.32	0.00	0.00	22.3
1F	110	243	902	-279	48	-209	501	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.13	0.04	0.32	0.00	0.00	22.3
1G	110	243	902	-279	48	-209	501	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.13	0.04	0.32	0.00	0.00	22.3
1H	110	243	902	-279	48	-209	501	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.13	0.04	0.32	0.00	0.00	22.3
1I	110	243	902	-279	48	-209	501	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.13	0.04	0.32	0.00	0.00	22.3
1J	110	243	902</															

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Travi rinforzate SLU - SLV

1C	331	243	-2165	-280	48	408	-894	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.22	0.07	0.60	0.00	0.00	9.3
1D	331	243	-2165	-280	48	408	-894	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.22	0.07	0.60	0.00	0.00	9.3
1E	331	243	-2165	-280	48	408	-894	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.22	0.07	0.60	0.00	0.00	9.3
1F	331	243	-2165	-280	48	408	-894	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.22	0.07	0.60	0.00	0.00	9.3
1G	331	243	-2165	-280	48	408	-894	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.22	0.07	0.60	0.00	0.00	9.3
1H	331	243	-2165	-280	48	408	-894	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.22	0.07	0.60	0.00	0.00	9.3
1I	331	243	-2165	-280	48	408	-894	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.22	0.07	0.60	0.00	0.00	9.3
1J	331	243	-2165	-280	48	408	-894	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.22	0.07	0.60	0.00	0.00	9.3
1K	331	243	-2165	-280	48	408	-894	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.22	0.07	0.60	0.00	0.00	9.3
1L	331	243	-2165	-280	48	408	-894	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.22	0.07	0.60	0.00	0.00	9.3
1M	331	243	-2165	-280	48	408	-894	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.22	0.07	0.60	0.00	0.00	9.3
1N	331	243	-2165	-280	48	408	-894	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.22	0.07	0.60	0.00	0.00	9.3
1O	331	243	-2165	-280	48	408	-894	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.22	0.07	0.60	0.00	0.00	9.3
1P	331	243	-2165	-280	48	408	-894	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.22	0.07	0.60	0.00	0.00	9.3
2	331	789	-3666	-366	74	535	-1528	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.39	0.12	1.00	0.00	0.00	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	368	243	-2676	-279	48	511	-1785	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.42	0.09	0.71	0.00	0.00	9.3
1B	368	243	-2676	-279	48	511	-1785	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.42	0.09	0.71	0.00	0.00	9.3
1C	368	243	-2676	-279	48	511	-1785	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.42	0.09	0.71	0.00	0.00	9.3
1D	368	243	-2676	-279	48	511	-1785	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.42	0.09	0.71	0.00	0.00	9.3
1E	368	243	-2676	-279	48	511	-1785	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.42	0.09	0.71	0.00	0.00	9.3
1F	368	243	-2676	-279	48	511	-1785	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.42	0.09	0.71	0.00	0.00	9.3
1G	368	243	-2676	-279	48	511	-1785	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.42	0.09	0.71	0.00	0.00	9.3
1H	368	243	-2676	-279	48	511	-1785	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.42	0.09	0.71	0.00	0.00	9.3
1I	368	243	-2676	-279	48	511	-1785	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.42	0.09	0.71	0.00	0.00	9.3
1J	368	243	-2676	-279	48	511	-1785	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.42	0.09	0.71	0.00	0.00	9.3
1K	368	243	-2676	-279	48	511	-1785	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.42	0.09	0.71	0.00	0.00	9.3
1L	368	243	-2676	-279	48	511	-1785	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.42	0.09	0.71	0.00	0.00	9.3
1M	368	243	-2676	-279	48	511	-1785	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.42	0.09	0.71	0.00	0.00	9.3
1N	368	243	-2676	-279	48	511	-1785	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.42	0.09	0.71	0.00	0.00	9.3
1O	368	243	-2676	-279	48	511	-1785	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.42	0.09	0.71	0.00	0.00	9.3
1P	368	243	-2676	-279	48	511	-1785	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.42	0.09	0.71	0.00	0.00	9.3
2	368	789	-4528	-366	74	670	-3036	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.74	0.14	1.19	3.41	0.11	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 61 NI 11219 NF 11216 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 6.7550 7.8744 17.6294 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg				kg*m			cmq				Fx, M	Bielle	V, Mx	cmq/m	cm	
1A	0	654	2880	-164	69	-317	-1842	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.45	0.10	0.81	0.00	0.00	9.3
1B	0	654	2880	-164	69	-317	-1842	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.45	0.10	0.81	0.00	0.00	9.3
1C	0	654	2880	-164	69	-317	-1842	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.45	0.10	0.81	0.00	0.00	9.3
1D	0	654	2880	-164	69	-317	-1842	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.45	0.10	0.81	0.00	0.00	9.3
1E	0	654	2880	-164	69	-317	-1842	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.45	0.10	0.81	0.00	0.00	9.3
1F	0	654	2880	-164	69	-317	-1842	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.45	0.10	0.81	0.00	0.00	9.3
1G	0	654	2880	-164	69	-317	-1842	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.45	0.10	0.81	0.00	0.00	9.3
1H	0	654	2880	-164	69	-317	-1842	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.45	0.10	0.81	0.00	0.00	9.3
1I	0	654	2880	-164	69	-317	-1842	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.45	0.10	0.81	0.00	0.00	9.3
1J	0	654	2880	-164	69	-317	-1842	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.45	0.10	0.81	0.00	0.00	9.3
1K	0	654	2880	-164	69	-317	-1842	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.45	0.10	0.81	0.00	0.00	9.3
1L	0	654	2880	-164	69	-317	-1842	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.45	0.10	0.81	0.00	0.00	9.3
1M	0	654	2880	-164	69	-317	-1842	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.45	0.10	0.81	0.00	0.00	9.3
1N	0	654	2880	-164	69	-317	-1842	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.45	0.10	0.81	0.00	0.00	9.3
1O	0	654	2880	-164	69	-317	-1842	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.45	0.10	0.81	0.00	0.00	9.3
1P	0	654	2880	-164	69	-317	-1842	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.45	0.10	0.81	0.00	0.00	9.3
2	0	1392	4896	-263	94	-507	-3150	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.79	0.16	1.32	3.69	0.15	9.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	39	654	2311	-164	69	-252	-822	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.22	0.08	0.68	0.00	0.00	9.3
1B	39	654	2311	-164	69	-252	-822	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.22	0.08	0.68	0.00	0.00	9.3
1C	39	654	2311	-164	69	-252	-822	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.22	0.08	0.68	0.00	0.00	9.3
1D	39	654	2311	-164	69	-252	-822	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.22	0.08	0.68	0.00	0.00	9.3
1E	39	654	2311	-164	69	-252	-822	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.22	0.08	0.68	0.00	0.00	9.3
1F	39	654	2311	-164	69	-252	-822	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.22	0.08	0.68	0.00	0.00	9.3
1G	39	654	2311	-164	69	-252	-822	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.22	0.08	0.68	0.00	0.00	9.3
1H	39	654	2311	-164	69	-252	-822	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.22	0.08	0.68	0.00	0.00	9.3
1I	39	654	2311	-164	69	-252	-822	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.22	0.08	0.68	0.00	0.00	9.3
1J	39	654	2311	-164	69	-252	-822	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.22	0.08	0.68	0.00	0.00	9.3
1K	39	654	2311	-164	69	-252	-822	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.22	0.08	0.68	0.00	0.00	9.3
1L	39	654	2311	-164	69	-252	-822	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.22	0.08	0.68	0.00	0.00	9.3
1M	39	654	2311	-164	69	-252	-822	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.22	0.08	0.68	0.00	0.00	9.3
1N	39	654	2311	-164	69	-252	-822	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.22	0.08	0.68	0.00	0.00	9.3
1O	39	654	2311	-164	69	-252	-822	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.22	0.08	0.68	0.00	0.00	9.3
1P	39	654	2311	-164	69	-252	-822	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.22	0.08	0.68	0.00	0.00	9.3
2	39	1392	3933	-263	94	-404	-1415	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.38	0.13	1.11	2.97	0.15	9.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	79	654	1742	-164	69	-188	-25	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.09	0.06	0.55	0.00	0.00	22.3
1B	79	654	1742	-164	69	-188	-25	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.09	0.06	0.55	0.00	0.00	22.3
1C	79	654	1742	-164	69	-188	-25	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.09	0.06	0.55	0.00	0.00	22.3

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Travi rinforzate SLU - SLV

apost= 1.54 aant= --				ainf= 1.54 asup= --			staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)											
1A	275	654	-1103	-164	69	135	603	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.05	0.41	0.00	0.00	22.3
1B	275	654	-1103	-164	69	135	603	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.05	0.41	0.00	0.00	22.3
1C	275	654	-1103	-164	69	135	603	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.05	0.41	0.00	0.00	22.3
1D	275	654	-1103	-164	69	135	603	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.05	0.41	0.00	0.00	22.3
1E	275	654	-1103	-164	69	135	603	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.05	0.41	0.00	0.00	22.3
1F	275	654	-1103	-164	69	135	603	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.05	0.41	0.00	0.00	22.3
1G	275	654	-1103	-164	69	135	603	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.05	0.41	0.00	0.00	22.3
1H	275	654	-1103	-164	69	135	603	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.05	0.41	0.00	0.00	22.3
1I	275	654	-1103	-164	69	135	603	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.05	0.41	0.00	0.00	22.3
1J	275	654	-1103	-164	69	135	603	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.05	0.41	0.00	0.00	22.3
1K	275	654	-1103	-164	69	135	603	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.05	0.41	0.00	0.00	22.3
1L	275	654	-1103	-164	69	135	603	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.05	0.41	0.00	0.00	22.3
1M	275	654	-1103	-164	69	135	603	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.05	0.41	0.00	0.00	22.3
1N	275	654	-1103	-164	69	135	603	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.05	0.41	0.00	0.00	22.3
1O	275	654	-1103	-164	69	135	603	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.05	0.41	0.00	0.00	22.3
1P	275	654	-1103	-164	69	135	603	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.05	0.41	0.00	0.00	22.3
2	275	1392	-1841	-263	94	216	1052	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.30	0.07	0.64	0.00	0.00	22.3

apost= 1.54 aant= --				ainf= 1.54 asup= --			staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)											
1A	314	654	-1672	-164	69	199	57	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.09	0.06	0.54	0.00	0.00	22.3
1B	314	654	-1672	-164	69	199	57	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.09	0.06	0.54	0.00	0.00	22.3
1C	314	654	-1672	-164	69	199	57	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.09	0.06	0.54	0.00	0.00	22.3
1D	314	654	-1672	-164	69	199	57	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.09	0.06	0.54	0.00	0.00	22.3
1E	314	654	-1672	-164	69	199	57	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.09	0.06	0.54	0.00	0.00	22.3
1F	314	654	-1672	-164	69	199	57	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.09	0.06	0.54	0.00	0.00	22.3
1G	314	654	-1672	-164	69	199	57	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.09	0.06	0.54	0.00	0.00	22.3
1H	314	654	-1672	-164	69	199	57	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.09	0.06	0.54	0.00	0.00	22.3
1I	314	654	-1672	-164	69	199	57	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.09	0.06	0.54	0.00	0.00	22.3
1J	314	654	-1672	-164	69	199	57	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.09	0.06	0.54	0.00	0.00	22.3
1K	314	654	-1672	-164	69	199	57	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.09	0.06	0.54	0.00	0.00	22.3
1L	314	654	-1672	-164	69	199	57	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.09	0.06	0.54	0.00	0.00	22.3
1M	314	654	-1672	-164	69	199	57	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.09	0.06	0.54	0.00	0.00	22.3
1N	314	654	-1672	-164	69	199	57	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.09	0.06	0.54	0.00	0.00	22.3
1O	314	654	-1672	-164	69	199	57	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.09	0.06	0.54	0.00	0.00	22.3
1P	314	654	-1672	-164	69	199	57	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.09	0.06	0.54	0.00	0.00	22.3
2	314	1392	-2804	-263	94	319	139	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.16	0.10	0.85	0.00	0.00	22.3

apost= 1.54 aant= --				ainf= 1.54 asup= --			staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)											
1A	354	654	-2241	-164	69	264	-711	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.19	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
1B	354	654	-2241	-164	69	264	-711	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.19	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
1C	354	654	-2241	-164	69	264	-711	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.19	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
1D	354	654	-2241	-164	69	264	-711	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.19	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
1E	354	654	-2241	-164	69	264	-711	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.19	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
1F	354	654	-2241	-164	69	264	-711	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.19	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
1G	354	654	-2241	-164	69	264	-711	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.19	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
1H	354	654	-2241	-164	69	264	-711	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.19	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
1I	354	654	-2241	-164	69	264	-711	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.19	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
1J	354	654	-2241	-164	69	264	-711	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.19	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
1K	354	654	-2241	-164	69	264	-711	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.19	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
1L	354	654	-2241	-164	69	264	-711	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.19	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
1M	354	654	-2241	-164	69	264	-711	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.19	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
1N	354	654	-2241	-164	69	264	-711	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.19	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
1O	354	654	-2241	-164	69	264	-711	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.19	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
1P	354	654	-2241	-164	69	264	-711	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.19	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
2	354	1392	-3767	-263	94	423	-1152	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.32	0.13	1.07	2.84	0.15	9.3

apost= 1.54 aant= --				ainf= --		asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)												
1A	393	654	-2810	-164	69	328	-1704	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.42	0.09	0.79	0.00	0.00	9.3
1B	393	654	-2810	-164	69	328	-1704	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.42	0.09	0.79	0.00	0.00	9.3
1C	393	654	-2810	-164	69	328	-1704	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.42	0.09	0.79	0.00	0.00	9.3
1D	393	654	-2810	-164	69	328	-1704	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.42	0.09	0.79	0.00	0.00	9.3
1E	393	654	-2810	-164	69	328	-1704	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.42	0.09	0.79	0.00	0.00	9.3
1F	393	654	-2810	-164	69	328	-1704	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.42	0.09	0.79	0.00	0.00	9.3
1G	393	654	-2810	-164	69	328	-1704	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.42	0.09	0.79	0.00	0.00	9.3
1H	393	654	-2810	-164	69	328	-1704	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.42	0.09	0.79	0.00	0.00	9.3
1I	393	654	-2810	-164	69	328	-1704	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.42	0.09	0.79	0.00	0.00	9.3
1J	393	654	-2810	-164	69	328	-1704	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.42	0.09	0.79	0.00	0.00	9.3
1K	393	654	-2810	-164	69	328	-1704	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.42	0.09	0.79	0.00	0.00	9.3
1L	393	654	-2810	-164	69	328	-1704	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.42	0.09	0.79	0.00	0.00	9.3
1M	393	654	-2810	-164	69	328	-1704	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.42	0.09	0.79	0.00	0.00	9.3
1N	393	654	-2810	-164	69	328	-1704	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.42	0.09	0.79	0.00	0.00	9.3
1O	393	654	-2810	-164	69	328	-1704	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.42	0.09	0.79	0.00	0.00	9.3
1P	393	654	-2810	-164	69	328	-1704	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.42	0.09	0.79	0.00	0.00	9.3
2	393	1392	-4729	-263	94	526	-2821	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.71	0.15	1.28	3.57	0.15	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 62 NI 11216 NF 11213 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente
Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 7.6140 7.6704 18.2844 kg/cm

arm

Pag. 166

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Travi rinforzate SLU - SLV

1G	343	923	-2285	45	-34	-81	-651	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.19	0.07	0.59	0.00	0.00	9.3
1H	343	923	-2285	45	-34	-81	-651	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.19	0.07	0.59	0.00	0.00	9.3
1I	343	923	-2285	45	-34	-81	-651	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.19	0.07	0.59	0.00	0.00	9.3
1J	343	923	-2285	45	-34	-81	-651	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.19	0.07	0.59	0.00	0.00	9.3
1K	343	923	-2285	45	-34	-81	-651	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.19	0.07	0.59	0.00	0.00	9.3
1L	343	923	-2285	45	-34	-81	-651	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.19	0.07	0.59	0.00	0.00	9.3
1M	343	923	-2285	45	-34	-81	-651	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.19	0.07	0.59	0.00	0.00	9.3
1N	343	923	-2285	45	-34	-81	-651	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.19	0.07	0.59	0.00	0.00	9.3
1O	343	923	-2285	45	-34	-81	-651	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.19	0.07	0.59	0.00	0.00	9.3
1P	343	923	-2285	45	-34	-81	-651	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.19	0.07	0.59	0.00	0.00	9.3
2	343	1776	-3829	65	-64	-114	-1133	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.34	0.12	1.01	2.89	0.10	9.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	381	923	-2865	45	-34	-98	-1632	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.42	0.09	0.72	0.00	0.00	9.3
1B	381	923	-2865	45	-34	-98	-1632	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.42	0.09	0.72	0.00	0.00	9.3
1C	381	923	-2865	45	-34	-98	-1632	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.42	0.09	0.72	0.00	0.00	9.3
1D	381	923	-2865	45	-34	-98	-1632	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.42	0.09	0.72	0.00	0.00	9.3
1E	381	923	-2865	45	-34	-98	-1632	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.42	0.09	0.72	0.00	0.00	9.3
1F	381	923	-2865	45	-34	-98	-1632	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.42	0.09	0.72	0.00	0.00	9.3
1G	381	923	-2865	45	-34	-98	-1632	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.42	0.09	0.72	0.00	0.00	9.3
1H	381	923	-2865	45	-34	-98	-1632	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.42	0.09	0.72	0.00	0.00	9.3
1I	381	923	-2865	45	-34	-98	-1632	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.42	0.09	0.72	0.00	0.00	9.3
1J	381	923	-2865	45	-34	-98	-1632	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.42	0.09	0.72	0.00	0.00	9.3
1K	381	923	-2865	45	-34	-98	-1632	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.42	0.09	0.72	0.00	0.00	9.3
1L	381	923	-2865	45	-34	-98	-1632	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.42	0.09	0.72	0.00	0.00	9.3
1M	381	923	-2865	45	-34	-98	-1632	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.42	0.09	0.72	0.00	0.00	9.3
1N	381	923	-2865	45	-34	-98	-1632	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.42	0.09	0.72	0.00	0.00	9.3
1O	381	923	-2865	45	-34	-98	-1632	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.42	0.09	0.72	0.00	0.00	9.3
1P	381	923	-2865	45	-34	-98	-1632	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.42	0.09	0.72	0.00	0.00	9.3
2	381	1776	-4793	65	-64	-139	-2775	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.72	0.15	1.23	3.61	0.10	9.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 63 NI 11213 NF 11210 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 7.1685 7.2216 17.3901 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx, M	Bielle	V, Mx	cmq/m	cm	
1A	0	941	2752	13	-113	12	-1543	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.40	0.10	0.89	0.00	0.00	9.3
1B	0	941	2752	13	-113	12	-1543	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.40	0.10	0.89	0.00	0.00	9.3
1C	0	941	2752	13	-113	12	-1543	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.40	0.10	0.89	0.00	0.00	9.3
1D	0	941	2752	13	-113	12	-1543	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.40	0.10	0.89	0.00	0.00	9.3
1E	0	941	2752	13	-113	12	-1543	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.40	0.10	0.89	0.00	0.00	9.3
1F	0	941	2752	13	-113	12	-1543	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.40	0.10	0.89	0.00	0.00	9.3
1G	0	941	2752	13	-113	12	-1543	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.40	0.10	0.89	0.00	0.00	9.3
1H	0	941	2752	13	-113	12	-1543	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.40	0.10	0.89	0.00	0.00	9.3
1I	0	941	2752	13	-113	12	-1543	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.40	0.10	0.89	0.00	0.00	9.3
1J	0	941	2752	13	-113	12	-1543	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.40	0.10	0.89	0.00	0.00	9.3
1K	0	941	2752	13	-113	12	-1543	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.40	0.10	0.89	0.00	0.00	9.3
1L	0	941	2752	13	-113	12	-1543	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.40	0.10	0.89	0.00	0.00	9.3
1M	0	941	2752	13	-113	12	-1543	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.40	0.10	0.89	0.00	0.00	9.3
1N	0	941	2752	13	-113	12	-1543	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.40	0.10	0.89	0.00	0.00	9.3
1O	0	941	2752	13	-113	12	-1543	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.40	0.10	0.89	0.00	0.00	9.3
1P	0	941	2752	13	-113	12	-1543	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.40	0.10	0.89	0.00	0.00	9.3
2	0	1792	4601	-18	-193	-48	-2581	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.67	0.17	1.49	3.47	0.30	9.3

apost= 1.54 aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	36	941	2237	13	-113	7	-657	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.19	0.09	0.77	0.00	0.00	9.3
1B	36	941	2237	13	-113	7	-657	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.19	0.09	0.77	0.00	0.00	9.3
1C	36	941	2237	13	-113	7	-657	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.19	0.09	0.77	0.00	0.00	9.3
1D	36	941	2237	13	-113	7	-657	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.19	0.09	0.77	0.00	0.00	9.3
1E	36	941	2237	13	-113	7	-657	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.19	0.09	0.77	0.00	0.00	9.3
1F	36	941	2237	13	-113	7	-657	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.19	0.09	0.77	0.00	0.00	9.3
1G	36	941	2237	13	-113	7	-657	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.19	0.09	0.77	0.00	0.00	9.3
1H	36	941	2237	13	-113	7	-657	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.19	0.09	0.77	0.00	0.00	9.3
1I	36	941	2237	13	-113	7	-657	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.19	0.09	0.77	0.00	0.00	9.3
1J	36	941	2237	13	-113	7	-657	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.19	0.09	0.77	0.00	0.00	9.3
1K	36	941	2237	13	-113	7	-657	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.19	0.09	0.77	0.00	0.00	9.3
1L	36	941	2237	13	-113	7	-657	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.19	0.09	0.77	0.00	0.00	9.3
1M	36	941	2237	13	-113	7	-657	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.19	0.09	0.77	0.00	0.00	9.3
1N	36	941	2237	13	-113	7	-657	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.19	0.09	0.77	0.00	0.00	9.3
1O	36	941	2237	13	-113	7	-657	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.19	0.09	0.77	0.00	0.00	9.3
1P	36	941	2237	13	-113	7	-657	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.19	0.09	0.77	0.00	0.00	9.3
2	36	1792	3746	-18	-193	-41	-1098	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.33	0.15	1.30	2.82	0.30	9.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	71	941	1721	13	-113	3	46	3.08	3.08	4.62	3.08	1	0.05	0.07	0.65	0.00	0.00	22.3
1B	71	941	1721	13	-113	3	46	3.08	3.08	4.62	3.08	1	0.05	0.07	0.65	0.00	0.00	22.3
1C	71	941	1721	13	-113	3	46	3.08	3.08	4.62	3.08	1	0.05	0.07	0.65	0.00	0.00	22.3
1D	71	941	1721	13	-113	3	46	3.08	3.08	4.62	3.08	1	0.05	0.07	0.65	0.00	0.00	22.3
1E	71	941	1721	13	-113	3	46	3.08	3.08	4.62	3.08	1	0.05	0.07	0.65	0.00	0.00	22.3
1F	71	941	1721	13	-113	3	46	3.08	3.08	4.62	3.08	1	0.05	0.07	0.65	0.00	0.00	22.3
1G	71	941	1721	13	-113	3	46	3.08	3.08	4.62	3.08	1	0.05	0.07	0.65	0.00	0.00	22.3

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Travi rinforzate SLU - SLV

1B	249	941	-855	13	-113	-20	815	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.23	0.05	0.46	0.00	0.00	22.3
1C	249	941	-855	13	-113	-20	815	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.23	0.05	0.46	0.00	0.00	22.3
1D	249	941	-855	13	-113	-20	815	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.23	0.05	0.46	0.00	0.00	22.3
1E	249	941	-855	13	-113	-20	815	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.23	0.05	0.46	0.00	0.00	22.3
1F	249	941	-855	13	-113	-20	815	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.23	0.05	0.46	0.00	0.00	22.3
1G	249	941	-855	13	-113	-20	815	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.23	0.05	0.46	0.00	0.00	22.3
1H	249	941	-855	13	-113	-20	815	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.23	0.05	0.46	0.00	0.00	22.3
1I	249	941	-855	13	-113	-20	815	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.23	0.05	0.46	0.00	0.00	22.3
1J	249	941	-855	13	-113	-20	815	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.23	0.05	0.46	0.00	0.00	22.3
1K	249	941	-855	13	-113	-20	815	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.23	0.05	0.46	0.00	0.00	22.3
1L	249	941	-855	13	-113	-20	815	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.23	0.05	0.46	0.00	0.00	22.3
1M	249	941	-855	13	-113	-20	815	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.23	0.05	0.46	0.00	0.00	22.3
1N	249	941	-855	13	-113	-20	815	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.23	0.05	0.46	0.00	0.00	22.3
1O	249	941	-855	13	-113	-20	815	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.23	0.05	0.46	0.00	0.00	22.3
1P	249	941	-855	13	-113	-20	815	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.23	0.05	0.46	0.00	0.00	22.3
2	249	1792	-1381	-18	-193	-4	1423	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.40	0.08	0.77	0.00	0.00	22.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	284	941	-1370	13	-113	-24	420	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.14	0.06	0.58	0.00	0.00	22.3
1B	284	941	-1370	13	-113	-24	420	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.14	0.06	0.58	0.00	0.00	22.3
1C	284	941	-1370	13	-113	-24	420	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.14	0.06	0.58	0.00	0.00	22.3
1D	284	941	-1370	13	-113	-24	420	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.14	0.06	0.58	0.00	0.00	22.3
1E	284	941	-1370	13	-113	-24	420	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.14	0.06	0.58	0.00	0.00	22.3
1F	284	941	-1370	13	-113	-24	420	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.14	0.06	0.58	0.00	0.00	22.3
1G	284	941	-1370	13	-113	-24	420	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.14	0.06	0.58	0.00	0.00	22.3
1H	284	941	-1370	13	-113	-24	420	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.14	0.06	0.58	0.00	0.00	22.3
1I	284	941	-1370	13	-113	-24	420	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.14	0.06	0.58	0.00	0.00	22.3
1J	284	941	-1370	13	-113	-24	420	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.14	0.06	0.58	0.00	0.00	22.3
1K	284	941	-1370	13	-113	-24	420	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.14	0.06	0.58	0.00	0.00	22.3
1L	284	941	-1370	13	-113	-24	420	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.14	0.06	0.58	0.00	0.00	22.3
1M	284	941	-1370	13	-113	-24	420	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.14	0.06	0.58	0.00	0.00	22.3
1N	284	941	-1370	13	-113	-24	420	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.14	0.06	0.58	0.00	0.00	22.3
1O	284	941	-1370	13	-113	-24	420	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.14	0.06	0.58	0.00	0.00	22.3
1P	284	941	-1370	13	-113	-24	420	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.14	0.06	0.58	0.00	0.00	22.3
2	284	1792	-2236	-18	-193	2	781	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.25	0.10	0.96	0.00	0.00	22.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	320	941	-1886	13	-113	-29	-159	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.08	0.08	0.69	0.00	0.00	9.3
1B	320	941	-1886	13	-113	-29	-159	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.08	0.08	0.69	0.00	0.00	9.3
1C	320	941	-1886	13	-113	-29	-159	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.08	0.08	0.69	0.00	0.00	9.3
1D	320	941	-1886	13	-113	-29	-159	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.08	0.08	0.69	0.00	0.00	9.3
1E	320	941	-1886	13	-113	-29	-159	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.08	0.08	0.69	0.00	0.00	9.3
1F	320	941	-1886	13	-113	-29	-159	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.08	0.08	0.69	0.00	0.00	9.3
1G	320	941	-1886	13	-113	-29	-159	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.08	0.08	0.69	0.00	0.00	9.3
1H	320	941	-1886	13	-113	-29	-159	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.08	0.08	0.69	0.00	0.00	9.3
1I	320	941	-1886	13	-113	-29	-159	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.08	0.08	0.69	0.00	0.00	9.3
1J	320	941	-1886	13	-113	-29	-159	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.08	0.08	0.69	0.00	0.00	9.3
1K	320	941	-1886	13	-113	-29	-159	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.08	0.08	0.69	0.00	0.00	9.3
1L	320	941	-1886	13	-113	-29	-159	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.08	0.08	0.69	0.00	0.00	9.3
1M	320	941	-1886	13	-113	-29	-159	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.08	0.08	0.69	0.00	0.00	9.3
1N	320	941	-1886	13	-113	-29	-159	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.08	0.08	0.69	0.00	0.00	9.3
1O	320	941	-1886	13	-113	-29	-159	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.08	0.08	0.69	0.00	0.00	9.3
1P	320	941	-1886	13	-113	-29	-159	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.08	0.08	0.69	0.00	0.00	9.3
2	320	1792	-3090	-18	-193	8	-165	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.11	0.13	1.15	2.33	0.30	9.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	355	941	-2401	13	-113	-33	-920	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.25	0.09	0.81	0.00	0.00	9.3
1B	355	941	-2401	13	-113	-33	-920	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.25	0.09	0.81	0.00	0.00	9.3
1C	355	941	-2401	13	-113	-33	-920	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.25	0.09	0.81	0.00	0.00	9.3
1D	355	941	-2401	13	-113	-33	-920	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.25	0.09	0.81	0.00	0.00	9.3
1E	355	941	-2401	13	-113	-33	-920	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.25	0.09	0.81	0.00	0.00	9.3
1F	355	941	-2401	13	-113	-33	-920	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.25	0.09	0.81	0.00	0.00	9.3
1G	355	941	-2401	13	-113	-33	-920	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.25	0.09	0.81	0.00	0.00	9.3
1H	355	941	-2401	13	-113	-33	-920	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.25	0.09	0.81	0.00	0.00	9.3
1I	355	941	-2401	13	-113	-33	-920	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.25	0.09	0.81	0.00	0.00	9.3
1J	355	941	-2401	13	-113	-33	-920	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.25	0.09	0.81	0.00	0.00	9.3
1K	355	941	-2401	13	-113	-33	-920	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.25	0.09	0.81	0.00	0.00	9.3
1L	355	941	-2401	13	-113	-33	-920	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.25	0.09	0.81	0.00	0.00	9.3
1M	355	941	-2401	13	-113	-33	-920	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.25	0.09	0.81	0.00	0.00	9.3
1N	355	941	-2401	13	-113	-33	-920	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.25	0.09	0.81	0.00	0.00	9.3
1O	355	941	-2401	13	-113	-33	-920	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.25	0.09	0.81	0.00	0.00	9.3
1P	355	941	-2401	13	-113	-33	-920	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.25	0.09	0.81	0.00	0.00	9.3
2	355	1792	-3945	-18	-193	15	-1415	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.40	0.15	1.34	2.97	0.30	9.3

apost= 1.54 aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 64 NI 11210 NF 10076 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 7.4115 7.4664 17.8779 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	921	1969	145	-33	239	-246	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.11	0.06	0.52	0.00	0.00	9.3
1B	0	921	1969	145	-33	239	-246	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.11	0.06	0.52	0.00	0.00	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	37	921	1419	145	-33	185	380	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.05	0.40	0.00	0.00	9.3
1B	37	921	1419	145	-33	185	380	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.05	0.40	0.00	0.00	9.3
1C	37	921	1419	145	-33	185	380	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.05	0.40	0.00	0.00	9.3
1D	37	921	1419	145	-33	185	380	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.05	0.40	0.00	0.00	9.3
1E	37	921	1419	145	-33	185	380	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.05	0.40	0.00	0.00	9.3
1F	37	921	1419	145	-33	185	380	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.05	0.40	0.00	0.00	9.3
1G	37	921	1419	145	-33	185	380	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.05	0.40	0.00	0.00	9.3
1H	37	921	1419	145	-33	185	380	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.05	0.40	0.00	0.00	9.3
1I	37	921	1419	145	-33	185	380	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.05	0.40	0.00	0.00	9.3
1J	37	921	1419	145	-33	185	380	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.05	0.40	0.00	0.00	9.3
1K	37	921	1419	145	-33	185	380	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.05	0.40	0.00	0.00	9.3
1L	37	921	1419	145	-33	185	380	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.05	0.40	0.00	0.00	9.3
1M	37	921	1419	145	-33	185	380	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.05	0.40	0.00	0.00	9.3
1N	37	921	1419	145	-33	185	380	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.05	0.40	0.00	0.00	9.3
1O	37	921	1419	145	-33	185	380	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.05	0.40	0.00	0.00	9.3
1P	37	921	1419	145	-33	185	380	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.05	0.40	0.00	0.00	9.3
2	37	1722	2305	182	-105	229	766	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.25	0.09	0.77	0.00	0.00	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	111	921	319	145	-33	78	1022	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.27	0.02	0.15	0.00	0.00	22.3
1B	111	921	319	145	-33	78	1022	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.27	0.02	0.15	0.00	0.00	22.3
1C	111	921	319	145	-33	78	1022	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.27	0.02	0.15	0.00	0.00	22.3
1D	111	921	319	145	-33	78	1022	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.27	0.02	0.15	0.00	0.00	22.3
1E	111	921	319	145	-33	78	1022	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.27	0.02	0.15	0.00	0.00	22.3
1F	111	921	319	145	-33	78	1022	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.27	0.02	0.15	0.00	0.00	22.3
1G	111	921	319	145	-33	78	1022	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.27	0.02	0.15	0.00	0.00	22.3
1H	111	921	319	145	-33	78	1022	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.27	0.02	0.15	0.00	0.00	22.3
1I	111	921	319	145	-33	78	1022	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.27	0.02	0.15	0.00	0.00	22.3
1J	111	921	319	145	-33	78	1022	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.27	0.02	0.15	0.00	0.00	22.3
1K	111	921	319	145	-33	78	1022	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.27	0.02	0.15	0.00	0.00	22.3
1L	111	921	319	145	-33	78	1022	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.27	0.02	0.15	0.00	0.00	22.3
1M	111	921	319	145	-33	78	1022	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.27	0.02	0.15	0.00	0.00	22.3
1N	111	921	319	145	-33	78	1022	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.27	0.02	0.15	0.00	0.00	22.3
1O	111	921	319	145	-33	78	1022	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.27	0.02	0.15	0.00	0.00	22.3
1P	111	921	319	145	-33	78	1022	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.27	0.02	0.15	0.00	0.00	22.3
2	111	1722	478	182	-105	94	1794	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.49	0.03	0.36	0.00	0.00	22.3

2	148	1722	-436	182	-105	27	1802	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.49	0.03	0.35	0.00	0.00	22.3
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	185	921	-782	145	-33	-29	851	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.23	0.03	0.25	0.00	0.00	22.3
1B	185	921	-782	145	-33	-29	851	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.23	0.03	0.25	0.00	0.00	22.3
1C	185	921	-782	145	-33	-29	851	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.23	0.03	0.25	0.00	0.00	22.3
1D	185	921	-782	145	-33	-29	851	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.23	0.03	0.25	0.00	0.00	22.3
1E	185	921	-782	145	-33	-29	851	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.23	0.03	0.25	0.00	0.00	22.3
1F	185	921	-782	145	-33	-29	851	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.23	0.03	0.25	0.00	0.00	22.3
1G	185	921	-782	145	-33	-29	851	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.23	0.03	0.25	0.00	0.00	22.3
1H	185	921	-782	145	-33	-29	851	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.23	0.03	0.25	0.00	0.00	22.3
1I	185	921	-782	145	-33	-29	851	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.23	0.03	0.25	0.00	0.00	22.3
1J	185	921	-782	145	-33	-29	851	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.23	0.03	0.25	0.00	0.00	22.3
1K	185	921	-782	145	-33	-29	851	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.23	0.03	0.25	0.00	0.00	22.3
1L	185	921	-782	145	-33	-29	851	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.23	0.03	0.25	0.00	0.00	22.3
1M	185	921	-782	145	-33	-29	851	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.23	0.03	0.25	0.00	0.00	22.3
1N	185	921	-782	145	-33	-29	851	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.23	0.03	0.25	0.00	0.00	22.3
10	185	921	-782	145	-33	-29	851	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.23	0.03	0.25	0.00	0.00	22.3
1P	185	921	-782	145	-33	-29	851	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.23	0.03	0.25	0.00	0.00	22.3
2	185	1722	-1350	182	-105	-41	1472	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.41	0.06	0.55	0.00	0.00	22.3
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	222	921	-1332	145	-33	-82	460	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.14	0.04	0.38	0.00	0.00	22.3
1B	222	921	-1332	145	-33	-82	460	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.14	0.04	0.38	0.00	0.00	22.3
1C	222	921	-1332	145	-33	-82	460	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.14	0.04	0.38	0.00	0.00	22.3
1D	222	921	-1332	145	-33	-82	460	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.14	0.04	0.38	0.00	0.00	22.3
1E	222	921	-1332	145	-33	-82	460	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.14	0.04	0.38	0.00	0.00	22.3
1F	222	921	-1332	145	-33	-82	460	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.14	0.04	0.38	0.00	0.00	22.3
1G	222	921	-1332	145	-33	-82	460	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.14	0.04	0.38	0.00	0.00	22.3
1H	222	921	-1332	145	-33	-82	460	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.14	0.04	0.38	0.00	0.00	22.3
1I	222	921	-1332	145	-33	-82	460	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.14	0.04	0.38	0.00	0.00	22.3
1J	222	921	-1332	145	-33	-82	460	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.14	0.04	0.38	0.00	0.00	22.3
1K	222	921	-1332	145	-33	-82	460	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.14	0.04	0.38	0.00	0.00	22.3
1L	222	921	-1332	145	-33	-82	460	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.14	0.04	0.38	0.00	0.00	22.3
1M	222	921	-1332	145	-33	-82	460	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.14	0.04	0.38	0.00	0.00	22.3
1N	222	921	-1332	145	-33	-82	460	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.14	0.04	0.38	0.00	0.00	22.3
10	222	921	-1332	145	-33	-82	460	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.14	0.04	0.38	0.00	0.00	22.3
1P	222	921	-1332	145	-33	-82	460	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.14	0.04	0.38	0.00	0.00	22.3
2	222	1722	-2264	182	-105	-108	804	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.26	0.09	0.76	0.00	0.00	22.3
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	259	921	-1882	145	-33	-136	-133	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.08	0.06	0.50	0.00	0.00	22.3
1B	259	921	-1882	145	-33	-136	-133	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.08	0.06	0.50	0.00	0.00	22.3
1C	259	921	-1882	145	-33	-136	-133	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.08	0.06	0.50	0.00	0.00	22.3
1D	259	921	-1882	145	-33	-136	-133	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.08	0.06	0.50	0.00	0.00	22.3
1E	259	921	-1882	145	-33	-136	-133	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.08	0.06	0.50	0.00	0.00	22.3
1F	259	921	-1882	145	-33	-136	-133	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.08	0.06	0.50	0.00	0.00	22.3
1G	259	921	-1882	145	-33	-136	-133	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.08	0.06	0.50	0.00	0.00	22.3
1H	259	921	-1882	145	-33	-136	-133	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.08	0.06	0.50	0.00	0.00	22.3
1I	259	921	-1882	145	-33	-136	-133	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.08	0.06	0.50	0.00	0.00	22.3
1J	259	921	-1882	145	-33	-136	-133	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.08	0.06	0.50	0.00	0.00	22.3
1K	259	921	-1882	145	-33	-136	-133	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.08	0.06	0.50	0.00	0.00	22.3
1L	259	921	-1882	145	-33	-136	-133	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.08	0.06	0.50	0.00	0.00	22.3
1M	259	921	-1882	145	-33	-136	-133	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.08	0.06	0.50	0.00	0.00	22.3
1N	259	921	-1882	145	-33	-136	-133	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.08	0.06	0.50	0.00	0.00	22.3
10	259	921	-1882	145	-33	-136	-133	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.08	0.06	0.50	0.00	0.00	22.3
1P	259	921	-1882	145	-33	-136	-133	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.08	0.06	0.50	0.00	0.00	22.3
2	259	1722	-3178	182	-105	-175	-201	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.13	0.11	0.96	0.00	0.00	22.3
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	296	921	-2432	145	-33	-189	-930	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.25	0.08	0.62	0.00	0.00	22.3
1B	296	921	-2432	145	-33	-189	-930	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.25	0.08	0.62	0.00	0.00	22.3
1C	296	921	-2432	145	-33	-189	-930	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.25	0.08	0.62	0.00	0.00	22.3
1D	296	921	-2432	145	-33	-189	-930	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.25	0.08	0.62	0.00	0.00	22.3
1E	296	921	-2432	145	-33	-189	-930	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.25	0.08	0.62	0.00	0.00	22.3
1F	296	921	-2432	145	-33	-189	-930	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.25	0.08	0.62	0.00	0.00	22.3
1G	296	921	-2432	145	-33	-189	-930	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.25	0.08	0.62	0.00	0.00	22.3
1H	296	921	-2432	145	-33	-189	-930	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.25	0.08	0.62	0.00	0.00	22.3
1I	296	921	-2432	145	-33	-189	-930	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.25	0.08	0.62	0.00	0.00	22.3
1J	296	921	-2432	145	-33	-189	-930	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.25	0.08	0.62	0.00	0.00	22.3
1K	296	921	-2432	145	-33	-189	-930	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.25	0.08	0.62	0.00	0.00	22.3
1L	296	921	-2432	145	-33	-189	-930	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.25	0.08	0.62	0.00	0.00	22.3
1M	296	921	-2432	145	-33	-189	-930	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.25	0.08	0.62	0.00	0.00	22.3
1N	296	921	-2432	145	-33	-189	-930	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.25	0.08	0.62	0.00	0.00	22.3
10	296	921	-2432	145	-33	-189	-930	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.25	0.08	0.62	0.00	0.00	22.3
1P	296	921	-2432	145	-33	-189	-930	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.25	0.08	0.62	0.00	0.00	22.3
2	296	1722	-4091	182	-105	-243	-1544	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.43	0.14	1.17	3.09	0.16	22.3
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	333	921	-2982	145	-33	-243	-1931	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.49	0.09	0.74	0.00	0.00	9.3
1B	333	921	-2982	145	-33	-243	-1931	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.49	0.09	0.74	0.00	0.00	9.3
1C	333	921	-2982	145	-33	-243	-1931	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.49	0.09	0.74	0.00	0.00	9.3
1D	333	921	-2982	145	-33	-243	-1931	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.49	0.09	0.74	0.00	0.00	9.3
1E	333	921	-2982	145	-33	-243	-1931	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.49	0.09	0.74	0.00	0.00	9.3
1F	333	921	-2982	14														

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Travi rinforzate SLU - SLV

1K	333	921	-2982	145	-33	-243	-1931	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.49	0.09	0.74	0.00	0.00	9.3
1L	333	921	-2982	145	-33	-243	-1931	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.49	0.09	0.74	0.00	0.00	9.3
1M	333	921	-2982	145	-33	-243	-1931	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.49	0.09	0.74	0.00	0.00	9.3
1N	333	921	-2982	145	-33	-243	-1931	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.49	0.09	0.74	0.00	0.00	9.3
1O	333	921	-2982	145	-33	-243	-1931	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.49	0.09	0.74	0.00	0.00	9.3
1P	333	921	-2982	145	-33	-243	-1931	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.49	0.09	0.74	0.00	0.00	9.3
2	333	1722	-5005	182	-105	-310	-3225	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.82	0.16	1.37	3.77	0.16	9.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	369	921	-3532	145	-33	-296	-3134	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.76	0.11	0.87	0.00	0.00	9.3
1B	369	921	-3532	145	-33	-296	-3134	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.76	0.11	0.87	0.00	0.00	9.3
1C	369	921	-3532	145	-33	-296	-3134	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.76	0.11	0.87	0.00	0.00	9.3
1D	369	921	-3532	145	-33	-296	-3134	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.76	0.11	0.87	0.00	0.00	9.3
1E	369	921	-3532	145	-33	-296	-3134	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.76	0.11	0.87	0.00	0.00	9.3
1F	369	921	-3532	145	-33	-296	-3134	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.76	0.11	0.87	0.00	0.00	9.3
1G	369	921	-3532	145	-33	-296	-3134	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.76	0.11	0.87	0.00	0.00	9.3
1H	369	921	-3532	145	-33	-296	-3134	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.76	0.11	0.87	0.00	0.00	9.3
1I	369	921	-3532	145	-33	-296	-3134	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.76	0.11	0.87	0.00	0.00	9.3
1J	369	921	-3532	145	-33	-296	-3134	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.76	0.11	0.87	0.00	0.00	9.3
1K	369	921	-3532	145	-33	-296	-3134	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.76	0.11	0.87	0.00	0.00	9.3
1L	369	921	-3532	145	-33	-296	-3134	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.76	0.11	0.87	0.00	0.00	9.3
1M	369	921	-3532	145	-33	-296	-3134	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.76	0.11	0.87	0.00	0.00	9.3
1N	369	921	-3532	145	-33	-296	-3134	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.76	0.11	0.87	0.00	0.00	9.3
1O	369	921	-3532	145	-33	-296	-3134	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.76	0.11	0.87	0.00	0.00	9.3
1P	369	921	-3532	145	-33	-296	-3134	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.76	0.11	0.87	0.00	0.00	9.3
2	369	1722	-5919	182	-105	-377	-5243	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.87	0.19	1.57	4.46	0.16	9.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 70 NI 9811 NF 9810 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 3.2200 3.7536 13.9736 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	

	cm		kg			kg*m							Fx, M	Bielle	V, Mx	cmq/m	cm.	
1A	0	-23	454	-419	426	14	191	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.02	0.03	0.31	0.00	0.00	11.2
1B	0	-23	454	-419	426	14	191	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.02	0.03	0.31	0.00	0.00	11.2
1C	0	-23	454	-419	426	14	191	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.02	0.03	0.31	0.00	0.00	11.2
1D	0	-23	454	-419	426	14	191	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.02	0.03	0.31	0.00	0.00	11.2
1E	0	-23	454	-419	426	14	191	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.02	0.03	0.31	0.00	0.00	11.2
1F	0	-23	454	-419	426	14	191	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.02	0.03	0.31	0.00	0.00	11.2
1G	0	-23	454	-419	426	14	191	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.02	0.03	0.31	0.00	0.00	11.2
1H	0	-23	454	-419	426	14	191	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.02	0.03	0.31	0.00	0.00	11.2
1I	0	-23	454	-419	426	14	191	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.02	0.03	0.31	0.00	0.00	11.2
1J	0	-23	454	-419	426	14	191	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.02	0.03	0.31	0.00	0.00	11.2
1K	0	-23	454	-419	426	14	191	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.02	0.03	0.31	0.00	0.00	11.2
1L	0	-23	454	-419	426	14	191	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.02	0.03	0.31	0.00	0.00	11.2
1M	0	-23	454	-419	426	14	191	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.02	0.03	0.31	0.00	0.00	11.2
1N	0	-23	454	-419	426	14	191	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.02	0.03	0.31	0.00	0.00	11.2
1O	0	-23	454	-419	426	14	191	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.02	0.03	0.31	0.00	0.00	11.2
1P	0	-23	454	-419	426	14	191	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.02	0.03	0.31	0.00	0.00	11.2
2	0	-291	636	-661	651	-61	306	3.08	9.24	9.24	4.62	2	0.03	0.04	0.46	0.00	0.00	11.2

apost= 6.16 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	15	-23	264	-419	426	77	246	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.03	0.03	0.30	0.00	0.00	11.2
1B	15	-23	264	-419	426	77	246	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.03	0.03	0.30	0.00	0.00	11.2
1C	15	-23	264	-419	426	77	246	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.03	0.03	0.30	0.00	0.00	11.2
1D	15	-23	264	-419	426	77	246	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.03	0.03	0.30	0.00	0.00	11.2
1E	15	-23	264	-419	426	77	246	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.03	0.03	0.30	0.00	0.00	11.2
1F	15	-23	264	-419	426	77	246	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.03	0.03	0.30	0.00	0.00	11.2
1G	15	-23	264	-419	426	77	246	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.03	0.03	0.30	0.00	0.00	11.2
1H	15	-23	264	-419	426	77	246	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.03	0.03	0.30	0.00	0.00	11.2
1I	15	-23	264	-419	426	77	246	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.03	0.03	0.30	0.00	0.00	11.2
1J	15	-23	264	-419	426	77	246	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.03	0.03	0.30	0.00	0.00	11.2
1K	15	-23	264	-419	426	77	246	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.03	0.03	0.30	0.00	0.00	11.2
1L	15	-23	264	-419	426	77	246	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.03	0.03	0.30	0.00	0.00	11.2
1M	15	-23	264	-419	426	77	246	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.03	0.03	0.30	0.00	0.00	11.2
1N	15	-23	264	-419	426	77	246	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.03	0.03	0.30	0.00	0.00	11.2
1O	15	-23	264	-419	426	77	246	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.03	0.03	0.30	0.00	0.00	11.2
1P	15	-23	264	-419	426	77	246	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.03	0.03	0.30	0.00	0.00	11.2
2	15	-291	348	-661	651	40	381	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.04	0.04	0.46	0.00	0.00	11.2

apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	30	-23	74	-419	426	141	272	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.03	0.03	0.30	0.00	0.00	11.2
1B	30	-23	74	-419	426	141	272	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.03	0.03	0.30	0.00	0.00	11.2
1C	30	-23	74	-419	426	141	272	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.03	0.03	0.30	0.00	0.00	11.2
1D	30	-23	74	-419	426	141	272	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.03	0.03	0.30	0.00	0.00	11.2
1E	30	-23	74	-419	426	141	272	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.03	0.03	0.30	0.00	0.00	11.2
1F	30	-23	74	-419	426	141	272	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.03	0.03	0.30	0.00	0.00	11.2
1G	30	-23	74	-419	426	141	272	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.03	0.03	0.30	0.00	0.00	11.2
1H	30	-23	74	-419	426	141	272	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.03	0.03	0.30	0.00	0.00	11.2
1I	30	-23	74	-419	426	141	272	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.03	0.03	0.30	0.00	0.00	11.2
1J	30	-23	74	-419	426	141	272	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.03	0.03	0.30	0.00	0.00	11.2
1K	30	-23	74	-419	426	141	272	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.03	0.03	0.30	0.00	0.00	11.2

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Travi rinforzate SLU - SLV

1F	107	-23	-876	-419	426	460	-34	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.10	0.03	0.35	0.00	0.00	11.2
1G	107	-23	-876	-419	426	460	-34	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.10	0.03	0.35	0.00	0.00	11.2
1H	107	-23	-876	-419	426	460	-34	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.10	0.03	0.35	0.00	0.00	11.2
1I	107	-23	-876	-419	426	460	-34	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.10	0.03	0.35	0.00	0.00	11.2
1J	107	-23	-876	-419	426	460	-34	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.10	0.03	0.35	0.00	0.00	11.2
1K	107	-23	-876	-419	426	460	-34	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.10	0.03	0.35	0.00	0.00	11.2
1L	107	-23	-876	-419	426	460	-34	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.10	0.03	0.35	0.00	0.00	11.2
1M	107	-23	-876	-419	426	460	-34	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.10	0.03	0.35	0.00	0.00	11.2
1N	107	-23	-876	-419	426	460	-34	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.10	0.03	0.35	0.00	0.00	11.2
1O	107	-23	-876	-419	426	460	-34	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.10	0.03	0.35	0.00	0.00	11.2
1P	107	-23	-876	-419	426	460	-34	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.10	0.03	0.35	0.00	0.00	11.2
2	107	-291	-1381	-661	651	644	-91	9.24	3.08	4.62	9.24	3	0.13	0.05	0.55	0.00	0.00	11.2

apost= 6.16 aant= -- ainf= 1.54 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	122	-23	-1066	-419	426	524	-181	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.12	0.03	0.38	0.00	0.00	11.2
1B	122	-23	-1066	-419	426	524	-181	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.12	0.03	0.38	0.00	0.00	11.2
1C	122	-23	-1066	-419	426	524	-181	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.12	0.03	0.38	0.00	0.00	11.2
1D	122	-23	-1066	-419	426	524	-181	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.12	0.03	0.38	0.00	0.00	11.2
1E	122	-23	-1066	-419	426	524	-181	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.12	0.03	0.38	0.00	0.00	11.2
1F	122	-23	-1066	-419	426	524	-181	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.12	0.03	0.38	0.00	0.00	11.2
1G	122	-23	-1066	-419	426	524	-181	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.12	0.03	0.38	0.00	0.00	11.2
1H	122	-23	-1066	-419	426	524	-181	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.12	0.03	0.38	0.00	0.00	11.2
1I	122	-23	-1066	-419	426	524	-181	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.12	0.03	0.38	0.00	0.00	11.2
1J	122	-23	-1066	-419	426	524	-181	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.12	0.03	0.38	0.00	0.00	11.2
1K	122	-23	-1066	-419	426	524	-181	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.12	0.03	0.38	0.00	0.00	11.2
1L	122	-23	-1066	-419	426	524	-181	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.12	0.03	0.38	0.00	0.00	11.2
1M	122	-23	-1066	-419	426	524	-181	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.12	0.03	0.38	0.00	0.00	11.2
1N	122	-23	-1066	-419	426	524	-181	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.12	0.03	0.38	0.00	0.00	11.2
1O	122	-23	-1066	-419	426	524	-181	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.12	0.03	0.38	0.00	0.00	11.2
1P	122	-23	-1066	-419	426	524	-181	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.12	0.03	0.38	0.00	0.00	11.2
2	122	-291	-1669	-661	651	745	-323	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.16	0.05	0.58	0.00	0.00	11.2

apost= 6.16 aant= -- ainf= 1.54 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	137	-23	-1256	-419	426	587	-358	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.13	0.04	0.40	0.00	0.00	11.2
1B	137	-23	-1256	-419	426	587	-358	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.13	0.04	0.40	0.00	0.00	11.2
1C	137	-23	-1256	-419	426	587	-358	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.13	0.04	0.40	0.00	0.00	11.2
1D	137	-23	-1256	-419	426	587	-358	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.13	0.04	0.40	0.00	0.00	11.2
1E	137	-23	-1256	-419	426	587	-358	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.13	0.04	0.40	0.00	0.00	11.2
1F	137	-23	-1256	-419	426	587	-358	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.13	0.04	0.40	0.00	0.00	11.2
1G	137	-23	-1256	-419	426	587	-358	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.13	0.04	0.40	0.00	0.00	11.2
1H	137	-23	-1256	-419	426	587	-358	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.13	0.04	0.40	0.00	0.00	11.2
1I	137	-23	-1256	-419	426	587	-358	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.13	0.04	0.40	0.00	0.00	11.2
1J	137	-23	-1256	-419	426	587	-358	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.13	0.04	0.40	0.00	0.00	11.2
1K	137	-23	-1256	-419	426	587	-358	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.13	0.04	0.40	0.00	0.00	11.2
1L	137	-23	-1256	-419	426	587	-358	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.13	0.04	0.40	0.00	0.00	11.2
1M	137	-23	-1256	-419	426	587	-358	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.13	0.04	0.40	0.00	0.00	11.2
1N	137	-23	-1256	-419	426	587	-358	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.13	0.04	0.40	0.00	0.00	11.2
1O	137	-23	-1256	-419	426	587	-358	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.13	0.04	0.40	0.00	0.00	11.2
1P	137	-23	-1256	-419	426	587	-358	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.13	0.04	0.40	0.00	0.00	11.2
2	137	-291	-1957	-661	651	845	-599	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.18	0.06	0.61	0.00	0.00	11.2

apost= 6.16 aant= -- ainf= 1.54 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	152	-23	-1446	-419	426	651	-564	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.15	0.04	0.42	0.00	0.00	11.2
1B	152	-23	-1446	-419	426	651	-564	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.15	0.04	0.42	0.00	0.00	11.2
1C	152	-23	-1446	-419	426	651	-564	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.15	0.04	0.42	0.00	0.00	11.2
1D	152	-23	-1446	-419	426	651	-564	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.15	0.04	0.42	0.00	0.00	11.2
1E	152	-23	-1446	-419	426	651	-564	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.15	0.04	0.42	0.00	0.00	11.2
1F	152	-23	-1446	-419	426	651	-564	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.15	0.04	0.42	0.00	0.00	11.2
1G	152	-23	-1446	-419	426	651	-564	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.15	0.04	0.42	0.00	0.00	11.2
1H	152	-23	-1446	-419	426	651	-564	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.15	0.04	0.42	0.00	0.00	11.2
1I	152	-23	-1446	-419	426	651	-564	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.15	0.04	0.42	0.00	0.00	11.2
1J	152	-23	-1446	-419	426	651	-564	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.15	0.04	0.42	0.00	0.00	11.2
1K	152	-23	-1446	-419	426	651	-564	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.15	0.04	0.42	0.00	0.00	11.2
1L	152	-23	-1446	-419	426	651	-564	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.15	0.04	0.42	0.00	0.00	11.2
1M	152	-23	-1446	-419	426	651	-564	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.15	0.04	0.42	0.00	0.00	11.2
1N	152	-23	-1446	-419	426	651	-564	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.15	0.04	0.42	0.00	0.00	11.2
1O	152	-23	-1446	-419	426	651	-564	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.15	0.04	0.42	0.00	0.00	11.2
1P	152	-23	-1446	-419	426	651	-564	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.15	0.04	0.42	0.00	0.00	11.2
2	152	-291	-2245	-661	651	946	-920	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.20	0.06	0.64	0.00	0.00	11.2

apost= 6.16 aant= -- ainf= 1.54 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 71 NI 9809 NF 9808 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y qy tot.
qy medio: 7.0000 7.0000 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	1	419	560	-908	1415	149	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.32	0.05	0.60	0.00	0.00	11.2
1B	0	1	419	560	-908	1415	149	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.32	0.05	0.60	0.00	0.00	11.2
1C	0	1	419	560	-908	1415	149	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.32	0.05	0.60	0.00	0.00	11.2
1D	0	1	419	560	-908	1415	149	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.32	0.05	0.60	0.00	0.00	11.2
1E	0	1	419	560	-908	1415	149	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.32	0.05	0.60	0.00	0.00	11.2
1F	0	1	419	560	-908	1415	149	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.32	0.05	0.60	0.00	0.00	11.2

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Travi rinforzate SLU - SLV

10	139	1	-554	560	-908	638	55	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.14	0.05	0.61	0.00	0.00	11.2
1P	139	1	-554	560	-908	638	55	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.14	0.05	0.61	0.00	0.00	11.2
2	139	-170	-820	1048	-1588	710	43	9.24	4.62	9.24	4.62	3	0.15	0.09	1.06	0.79	0.92	11.2
apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 6.16 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	154	1	-662	560	-908	551	-39	9.24	4.62	4.62	9.24	2	0.13	0.05	0.62	0.00	0.00	11.2
1B	154	1	-662	560	-908	551	-39	9.24	4.62	4.62	9.24	2	0.13	0.05	0.62	0.00	0.00	11.2
1C	154	1	-662	560	-908	551	-39	9.24	4.62	4.62	9.24	2	0.13	0.05	0.62	0.00	0.00	11.2
1D	154	1	-662	560	-908	551	-39	9.24	4.62	4.62	9.24	2	0.13	0.05	0.62	0.00	0.00	11.2
1E	154	1	-662	560	-908	551	-39	9.24	4.62	4.62	9.24	2	0.13	0.05	0.62	0.00	0.00	11.2
1F	154	1	-662	560	-908	551	-39	9.24	4.62	4.62	9.24	2	0.13	0.05	0.62	0.00	0.00	11.2
1G	154	1	-662	560	-908	551	-39	9.24	4.62	4.62	9.24	2	0.13	0.05	0.62	0.00	0.00	11.2
1H	154	1	-662	560	-908	551	-39	9.24	4.62	4.62	9.24	2	0.13	0.05	0.62	0.00	0.00	11.2
1I	154	1	-662	560	-908	551	-39	9.24	4.62	4.62	9.24	2	0.13	0.05	0.62	0.00	0.00	11.2
1J	154	1	-662	560	-908	551	-39	9.24	4.62	4.62	9.24	2	0.13	0.05	0.62	0.00	0.00	11.2
1K	154	1	-662	560	-908	551	-39	9.24	4.62	4.62	9.24	2	0.13	0.05	0.62	0.00	0.00	11.2
1L	154	1	-662	560	-908	551	-39	9.24	4.62	4.62	9.24	2	0.13	0.05	0.62	0.00	0.00	11.2
1M	154	1	-662	560	-908	551	-39	9.24	4.62	4.62	9.24	2	0.13	0.05	0.62	0.00	0.00	11.2
1N	154	1	-662	560	-908	551	-39	9.24	4.62	4.62	9.24	2	0.13	0.05	0.62	0.00	0.00	11.2
10	154	1	-662	560	-908	551	-39	9.24	4.62	4.62	9.24	2	0.13	0.05	0.62	0.00	0.00	11.2
1P	154	1	-662	560	-908	551	-39	9.24	4.62	4.62	9.24	2	0.13	0.05	0.62	0.00	0.00	11.2
2	154	-170	-960	1048	-1588	548	-95	9.24	4.62	4.62	9.24	2	0.12	0.09	1.07	0.79	0.92	11.2

apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 72 NI 9807 NF 9806 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y qy tot.
qy medio: 7.0000 7.0000 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx, M	Bielle	V, Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-789	918	559	202	-694	-234	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.13	0.02	0.22	0.00	0.00	11.2
1B	0	-789	918	559	202	-694	-234	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.13	0.02	0.22	0.00	0.00	11.2
1C	0	-789	918	559	202	-694	-234	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.13	0.02	0.22	0.00	0.00	11.2
1D	0	-789	918	559	202	-694	-234	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.13	0.02	0.22	0.00	0.00	11.2
1E	0	-789	918	559	202	-694	-234	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.13	0.02	0.22	0.00	0.00	11.2
1F	0	-789	918	559	202	-694	-234	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.13	0.02	0.22	0.00	0.00	11.2
1G	0	-789	918	559	202	-694	-234	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.13	0.02	0.22	0.00	0.00	11.2
1H	0	-789	918	559	202	-694	-234	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.13	0.02	0.22	0.00	0.00	11.2
1I	0	-789	918	559	202	-694	-234	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.13	0.02	0.22	0.00	0.00	11.2
1J	0	-789	918	559	202	-694	-234	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.13	0.02	0.22	0.00	0.00	11.2
1K	0	-789	918	559	202	-694	-234	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.13	0.02	0.22	0.00	0.00	11.2
1L	0	-789	918	559	202	-694	-234	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.13	0.02	0.22	0.00	0.00	11.2
1M	0	-789	918	559	202	-694	-234	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.13	0.02	0.22	0.00	0.00	11.2
1N	0	-789	918	559	202	-694	-234	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.13	0.02	0.22	0.00	0.00	11.2
10	0	-789	918	559	202	-694	-234	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.13	0.02	0.22	0.00	0.00	11.2
1P	0	-789	918	559	202	-694	-234	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.13	0.02	0.22	0.00	0.00	11.2
2	0	-1153	1238	786	191	-1019	-335	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.18	0.02	0.25	0.00	0.00	11.2

apost= - - aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	15	-789	810	559	202	-780	-101	3.08	9.24	4.62	9.24	4	0.15	0.02	0.21	0.00	0.00	11.2
1B	15	-789	810	559	202	-780	-101	3.08	9.24	4.62	9.24	4	0.15	0.02	0.21	0.00	0.00	11.2
1C	15	-789	810	559	202	-780	-101	3.08	9.24	4.62	9.24	4	0.15	0.02	0.21	0.00	0.00	11.2
1D	15	-789	810	559	202	-780	-101	3.08	9.24	4.62	9.24	4	0.15	0.02	0.21	0.00	0.00	11.2
1E	15	-789	810	559	202	-780	-101	3.08	9.24	4.62	9.24	4	0.15	0.02	0.21	0.00	0.00	11.2
1F	15	-789	810	559	202	-780	-101	3.08	9.24	4.62	9.24	4	0.15	0.02	0.21	0.00	0.00	11.2
1G	15	-789	810	559	202	-780	-101	3.08	9.24	4.62	9.24	4	0.15	0.02	0.21	0.00	0.00	11.2
1H	15	-789	810	559	202	-780	-101	3.08	9.24	4.62	9.24	4	0.15	0.02	0.21	0.00	0.00	11.2
1I	15	-789	810	559	202	-780	-101	3.08	9.24	4.62	9.24	4	0.15	0.02	0.21	0.00	0.00	11.2
1J	15	-789	810	559	202	-780	-101	3.08	9.24	4.62	9.24	4	0.15	0.02	0.21	0.00	0.00	11.2
1K	15	-789	810	559	202	-780	-101	3.08	9.24	4.62	9.24	4	0.15	0.02	0.21	0.00	0.00	11.2
1L	15	-789	810	559	202	-780	-101	3.08	9.24	4.62	9.24	4	0.15	0.02	0.21	0.00	0.00	11.2
1M	15	-789	810	559	202	-780	-101	3.08	9.24	4.62	9.24	4	0.15	0.02	0.21	0.00	0.00	11.2
1N	15	-789	810	559	202	-780	-101	3.08	9.24	4.62	9.24	4	0.15	0.02	0.21	0.00	0.00	11.2
10	15	-789	810	559	202	-780	-101	3.08	9.24	4.62	9.24	4	0.15	0.02	0.21	0.00	0.00	11.2
1P	15	-789	810	559	202	-780	-101	3.08	9.24	4.62	9.24	4	0.15	0.02	0.21	0.00	0.00	11.2
2	15	-1153	1097	786	191	-1141	-155	3.08	9.24	4.62	9.24	4	0.21	0.02	0.24	0.00	0.00	11.2

apost= - - aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	31	-789	702	559	202	-867	16	3.08	9.24	9.24	4.62	6	0.16	0.02	0.20	0.00	0.00	11.2
1B	31	-789	702	559	202	-867	16	3.08	9.24	9.24	4.62	6	0.16	0.02	0.20	0.00	0.00	11.2
1C	31	-789	702	559	202	-867	16	3.08	9.24	9.24	4.62	6	0.16	0.02	0.20	0.00	0.00	11.2
1D	31	-789	702	559	202	-867	16	3.08	9.24	9.24	4.62	6	0.16	0.02	0.20	0.00	0.00	11.2
1E	31	-789	702	559	202	-867	16	3.08	9.24	9.24	4.62	6	0.16	0.02	0.20	0.00	0.00	11.2
1F	31	-789	702	559	202	-867	16	3.08	9.24	9.24	4.62	6	0.16	0.02	0.20	0.00	0.00	11.2
1G	31	-789	702	559	202	-867	16	3.08	9.24	9.24	4.62	6	0.16	0.02	0.20	0.00	0.00	11.2
1H	31	-789	702	559	202	-867	16	3.08	9.24	9.24	4.62	6	0.16	0.02	0.20	0.00	0.00	11.2
1I	31	-789	702	559	202	-867	16	3.08	9.24	9.24	4.62	6	0.16	0.02	0.20	0.00	0.00	11.2
1J	31	-789	702	559	202	-867	16	3.08	9.24	9.24	4.62	6	0.16	0.02	0.20	0.00	0.00	11.2
1K	31	-789	702	559	202	-867	16	3.08	9.24	9.24	4.62	6	0.16	0.02	0.20	0.00	0.00	11.2
1L	31	-789	702	559	202	-867	16	3.08	9.24	9.24	4.62	6	0.16	0.02	0.20	0.00	0.00	11.2
1M	31	-789	702	559	202	-867	16	3.08	9.24	9.24	4.62	6	0.16	0.02	0.20	0.00	0.00	11.2
1N	31	-789	702	559	202	-867	16	3.08	9.24	9.24	4.62	6	0.16	0.02	0.20	0.00	0.00	11.2
10	31	-789	702	559	202	-867	16	3.08	9.24	9.24	4.62	6	0.16	0.02	0.20	0.00	0.00	11.2

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Travi rinforzate SLU - SLV

1J	108	-789	161	559	202	-1299	349	3.08	9.24	9.24	4.62	2	0.26	0.02	0.18	0.00	0.00	11.2
1K	108	-789	161	559	202	-1299	349	3.08	9.24	9.24	4.62	2	0.26	0.02	0.18	0.00	0.00	11.2
1L	108	-789	161	559	202	-1299	349	3.08	9.24	9.24	4.62	2	0.26	0.02	0.18	0.00	0.00	11.2
1M	108	-789	161	559	202	-1299	349	3.08	9.24	9.24	4.62	2	0.26	0.02	0.18	0.00	0.00	11.2
1N	108	-789	161	559	202	-1299	349	3.08	9.24	9.24	4.62	2	0.26	0.02	0.18	0.00	0.00	11.2
10	108	-789	161	559	202	-1299	349	3.08	9.24	9.24	4.62	2	0.26	0.02	0.18	0.00	0.00	11.2
1P	108	-789	161	559	202	-1299	349	3.08	9.24	9.24	4.62	2	0.26	0.02	0.18	0.00	0.00	11.2
2	108	-1153	254	786	191	-1870	471	3.08	9.24	9.24	4.62	2	0.38	0.02	0.19	0.00	0.00	11.2

apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	124	-789	53	559	202	-1385	366	3.08	9.24	9.24	4.62	2	0.28	0.02	0.18	0.00	0.00	11.2
1B	124	-789	53	559	202	-1385	366	3.08	9.24	9.24	4.62	2	0.28	0.02	0.18	0.00	0.00	11.2
1C	124	-789	53	559	202	-1385	366	3.08	9.24	9.24	4.62	2	0.28	0.02	0.18	0.00	0.00	11.2
1D	124	-789	53	559	202	-1385	366	3.08	9.24	9.24	4.62	2	0.28	0.02	0.18	0.00	0.00	11.2
1E	124	-789	53	559	202	-1385	366	3.08	9.24	9.24	4.62	2	0.28	0.02	0.18	0.00	0.00	11.2
1F	124	-789	53	559	202	-1385	366	3.08	9.24	9.24	4.62	2	0.28	0.02	0.18	0.00	0.00	11.2
1G	124	-789	53	559	202	-1385	366	3.08	9.24	9.24	4.62	2	0.28	0.02	0.18	0.00	0.00	11.2
1H	124	-789	53	559	202	-1385	366	3.08	9.24	9.24	4.62	2	0.28	0.02	0.18	0.00	0.00	11.2
1I	124	-789	53	559	202	-1385	366	3.08	9.24	9.24	4.62	2	0.28	0.02	0.18	0.00	0.00	11.2
1J	124	-789	53	559	202	-1385	366	3.08	9.24	9.24	4.62	2	0.28	0.02	0.18	0.00	0.00	11.2
1K	124	-789	53	559	202	-1385	366	3.08	9.24	9.24	4.62	2	0.28	0.02	0.18	0.00	0.00	11.2
1L	124	-789	53	559	202	-1385	366	3.08	9.24	9.24	4.62	2	0.28	0.02	0.18	0.00	0.00	11.2
1M	124	-789	53	559	202	-1385	366	3.08	9.24	9.24	4.62	2	0.28	0.02	0.18	0.00	0.00	11.2
1N	124	-789	53	559	202	-1385	366	3.08	9.24	9.24	4.62	2	0.28	0.02	0.18	0.00	0.00	11.2
10	124	-789	53	559	202	-1385	366	3.08	9.24	9.24	4.62	2	0.28	0.02	0.18	0.00	0.00	11.2
1P	124	-789	53	559	202	-1385	366	3.08	9.24	9.24	4.62	2	0.28	0.02	0.18	0.00	0.00	11.2
2	124	-1153	113	786	191	-1991	500	3.08	9.24	9.24	4.62	2	0.41	0.02	0.19	0.00	0.00	11.2

apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	139	-789	-55	559	202	-1472	366	3.08	9.24	9.24	4.62	2	0.30	0.02	0.18	0.00	0.00	11.2
1B	139	-789	-55	559	202	-1472	366	3.08	9.24	9.24	4.62	2	0.30	0.02	0.18	0.00	0.00	11.2
1C	139	-789	-55	559	202	-1472	366	3.08	9.24	9.24	4.62	2	0.30	0.02	0.18	0.00	0.00	11.2
1D	139	-789	-55	559	202	-1472	366	3.08	9.24	9.24	4.62	2	0.30	0.02	0.18	0.00	0.00	11.2
1E	139	-789	-55	559	202	-1472	366	3.08	9.24	9.24	4.62	2	0.30	0.02	0.18	0.00	0.00	11.2
1F	139	-789	-55	559	202	-1472	366	3.08	9.24	9.24	4.62	2	0.30	0.02	0.18	0.00	0.00	11.2
1G	139	-789	-55	559	202	-1472	366	3.08	9.24	9.24	4.62	2	0.30	0.02	0.18	0.00	0.00	11.2
1H	139	-789	-55	559	202	-1472	366	3.08	9.24	9.24	4.62	2	0.30	0.02	0.18	0.00	0.00	11.2
1I	139	-789	-55	559	202	-1472	366	3.08	9.24	9.24	4.62	2	0.30	0.02	0.18	0.00	0.00	11.2
1J	139	-789	-55	559	202	-1472	366	3.08	9.24	9.24	4.62	2	0.30	0.02	0.18	0.00	0.00	11.2
1K	139	-789	-55	559	202	-1472	366	3.08	9.24	9.24	4.62	2	0.30	0.02	0.18	0.00	0.00	11.2
1L	139	-789	-55	559	202	-1472	366	3.08	9.24	9.24	4.62	2	0.30	0.02	0.18	0.00	0.00	11.2
1M	139	-789	-55	559	202	-1472	366	3.08	9.24	9.24	4.62	2	0.30	0.02	0.18	0.00	0.00	11.2
1N	139	-789	-55	559	202	-1472	366	3.08	9.24	9.24	4.62	2	0.30	0.02	0.18	0.00	0.00	11.2
10	139	-789	-55	559	202	-1472	366	3.08	9.24	9.24	4.62	2	0.30	0.02	0.18	0.00	0.00	11.2
1P	139	-789	-55	559	202	-1472	366	3.08	9.24	9.24	4.62	2	0.30	0.02	0.18	0.00	0.00	11.2
2	139	-1153	-27	786	191	-2112	506	3.08	9.24	9.24	4.62	2	0.43	0.02	0.19	0.00	0.00	11.2

apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	154	-789	-163	559	202	-1558	349	3.08	9.24	9.24	4.62	2	0.32	0.02	0.18	0.00	0.00	11.2
1B	154	-789	-163	559	202	-1558	349	3.08	9.24	9.24	4.62	2	0.32	0.02	0.18	0.00	0.00	11.2
1C	154	-789	-163	559	202	-1558	349	3.08	9.24	9.24	4.62	2	0.32	0.02	0.18	0.00	0.00	11.2
1D	154	-789	-163	559	202	-1558	349	3.08	9.24	9.24	4.62	2	0.32	0.02	0.18	0.00	0.00	11.2
1E	154	-789	-163	559	202	-1558	349	3.08	9.24	9.24	4.62	2	0.32	0.02	0.18	0.00	0.00	11.2
1F	154	-789	-163	559	202	-1558	349	3.08	9.24	9.24	4.62	2	0.32	0.02	0.18	0.00	0.00	11.2
1G	154	-789	-163	559	202	-1558	349	3.08	9.24	9.24	4.62	2	0.32	0.02	0.18	0.00	0.00	11.2
1H	154	-789	-163	559	202	-1558	349	3.08	9.24	9.24	4.62	2	0.32	0.02	0.18	0.00	0.00	11.2
1I	154	-789	-163	559	202	-1558	349	3.08	9.24	9.24	4.62	2	0.32	0.02	0.18	0.00	0.00	11.2
1J	154	-789	-163	559	202	-1558	349	3.08	9.24	9.24	4.62	2	0.32	0.02	0.18	0.00	0.00	11.2
1K	154	-789	-163	559	202	-1558	349	3.08	9.24	9.24	4.62	2	0.32	0.02	0.18	0.00	0.00	11.2
1L	154	-789	-163	559	202	-1558	349	3.08	9.24	9.24	4.62	2	0.32	0.02	0.18	0.00	0.00	11.2
1M	154	-789	-163	559	202	-1558	349	3.08	9.24	9.24	4.62	2	0.32	0.02	0.18	0.00	0.00	11.2
1N	154	-789	-163	559	202	-1558	349	3.08	9.24	9.24	4.62	2	0.32	0.02	0.18	0.00	0.00	11.2
10	154	-789	-163	559	202	-1558	349	3.08	9.24	9.24	4.62	2	0.32	0.02	0.18	0.00	0.00	11.2
1P	154	-789	-163	559	202	-1558	349	3.08	9.24	9.24	4.62	2	0.32	0.02	0.18	0.00	0.00	11.2
2	154	-1153	-168	786	191	-2234	491	3.08	9.24	9.24	4.62	2	0.46	0.02	0.19	0.00	0.00	11.2

apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 76 NI 11482 NF 17689 SEZ. Rp B= 90.0 H= 60.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 13.5000 17.5570 9.8940 40.9510 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	AP0ST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq				Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm		
1A	0	6049	5487	-213	2348	-914	3488	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.76	0.07	0.78	0.00	0.00	7.4
1B	0	6049	5487	-213	2348	-914	3488	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.76	0.07	0.78	0.00	0.00	7.4
1C	0	6049	5487	-213	2348	-914	3488	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.76	0.07	0.78	0.00	0.00	7.4
1D	0	6049	5487	-213	2348	-914	3488	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.76	0.07	0.78	0.00	0.00	7.4
1E	0	6049	5487	-213	2348	-914	3488	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.76	0.07	0.78	0.00	0.00	7.4
1F	0	6049	5487	-213	2348	-914	3488	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.76	0.07	0.78	0.00	0.00	7.4
1G	0	6049	5487	-213	2348	-914	3488	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.76	0.07	0.78	0.00	0.00	7.4
1H	0	6049	5487	-213	2348	-914	3488	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.76	0.07	0.78	0.00	0.00	7.4
1I	0	6049	5487	-213	2348	-914	3488	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.76	0.07	0.78	0.00	0.00	7.4
1J	0	6049	5487	-213	2348	-914	3488	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.76	0.07	0.78	0.00	0.00	7.4

1E	78	6049	2618	-213	2348	-749	6631	4.62	16.93	16.93	4.62	2	0.82	0.06	0.63	0.00	0.00	7.4
1F	78	6049	2618	-213	2348	-749	6631	4.62	16.93	16.93	4.62	2	0.82	0.06	0.63	0.00	0.00	7.4
1G	78	6049	2618	-213	2348	-749	6631	4.62	16.93	16.93	4.62	2	0.82	0.06	0.63	0.00	0.00	7.4
1H	78	6049	2618	-213	2348	-749	6631	4.62	16.93	16.93	4.62	2	0.82	0.06	0.63	0.00	0.00	7.4
1I	78	6049	2618	-213	2348	-749	6631	4.62	16.93	16.93	4.62	2	0.82	0.06	0.63	0.00	0.00	7.4
1J	78	6049	2618	-213	2348	-749	6631	4.62	16.93	16.93	4.62	2	0.82	0.06	0.63	0.00	0.00	7.4
1K	78	6049	2618	-213	2348	-749	6631	4.62	16.93	16.93	4.62	2	0.82	0.06	0.63	0.00	0.00	7.4
1L	78	6049	2618	-213	2348	-749	6631	4.62	16.93	16.93	4.62	2	0.82	0.06	0.63	0.00	0.00	7.4
1M	78	6049	2618	-213	2348	-749	6631	4.62	16.93	16.93	4.62	2	0.82	0.06	0.63	0.00	0.00	7.4
1N	78	6049	2618	-213	2348	-749	6631	4.62	16.93	16.93	4.62	2	0.82	0.06	0.63	0.00	0.00	7.4
10	78	6049	2618	-213	2348	-749	6631	4.62	16.93	16.93	4.62	2	0.82	0.06	0.63	0.00	0.00	7.4
1P	78	6049	2618	-213	2348	-749	6631	4.62	16.93	16.93	4.62	2	0.82	0.06	0.63	0.00	0.00	7.4
2	78	8285	3811	-479	3777	-1001	9535	4.62	16.93	16.93	4.62	2	0.87	0.09	0.99	0.00	0.00	7.4
apost= 1.54 aant= 13.85 ainf= 13.85 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 7.4 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	93	6049	2044	-213	2348	-716	6993	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.85	0.05	0.59	0.00	0.00	7.4
1B	93	6049	2044	-213	2348	-716	6993	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.85	0.05	0.59	0.00	0.00	7.4
1C	93	6049	2044	-213	2348	-716	6993	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.85	0.05	0.59	0.00	0.00	7.4
1D	93	6049	2044	-213	2348	-716	6993	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.85	0.05	0.59	0.00	0.00	7.4
1E	93	6049	2044	-213	2348	-716	6993	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.85	0.05	0.59	0.00	0.00	7.4
1F	93	6049	2044	-213	2348	-716	6993	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.85	0.05	0.59	0.00	0.00	7.4
1G	93	6049	2044	-213	2348	-716	6993	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.85	0.05	0.59	0.00	0.00	7.4
1H	93	6049	2044	-213	2348	-716	6993	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.85	0.05	0.59	0.00	0.00	7.4
1I	93	6049	2044	-213	2348	-716	6993	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.85	0.05	0.59	0.00	0.00	7.4
1J	93	6049	2044	-213	2348	-716	6993	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.85	0.05	0.59	0.00	0.00	7.4
1K	93	6049	2044	-213	2348	-716	6993	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.85	0.05	0.59	0.00	0.00	7.4
1L	93	6049	2044	-213	2348	-716	6993	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.85	0.05	0.59	0.00	0.00	7.4
1M	93	6049	2044	-213	2348	-716	6993	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.85	0.05	0.59	0.00	0.00	7.4
1N	93	6049	2044	-213	2348	-716	6993	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.85	0.05	0.59	0.00	0.00	7.4
10	93	6049	2044	-213	2348	-716	6993	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.85	0.05	0.59	0.00	0.00	7.4
1P	93	6049	2044	-213	2348	-716	6993	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.85	0.05	0.59	0.00	0.00	7.4
2	93	8285	2955	-479	3777	-926	10060	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.91	0.08	0.94	0.00	0.00	7.4
apost= 1.54 aant= 13.85 ainf= 13.85 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 7.4 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	109	6049	1470	-213	2348	-683	7265	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.88	0.05	0.56	0.00	0.00	7.4
1B	109	6049	1470	-213	2348	-683	7265	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.88	0.05	0.56	0.00	0.00	7.4
1C	109	6049	1470	-213	2348	-683	7265	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.88	0.05	0.56	0.00	0.00	7.4
1D	109	6049	1470	-213	2348	-683	7265	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.88	0.05	0.56	0.00	0.00	7.4
1E	109	6049	1470	-213	2348	-683	7265	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.88	0.05	0.56	0.00	0.00	7.4
1F	109	6049	1470	-213	2348	-683	7265	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.88	0.05	0.56	0.00	0.00	7.4
1G	109	6049	1470	-213	2348	-683	7265	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.88	0.05	0.56	0.00	0.00	7.4
1H	109	6049	1470	-213	2348	-683	7265	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.88	0.05	0.56	0.00	0.00	7.4
1I	109	6049	1470	-213	2348	-683	7265	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.88	0.05	0.56	0.00	0.00	7.4
1J	109	6049	1470	-213	2348	-683	7265	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.88	0.05	0.56	0.00	0.00	7.4
1K	109	6049	1470	-213	2348	-683	7265	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.88	0.05	0.56	0.00	0.00	7.4
1L	109	6049	1470	-213	2348	-683	7265	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.88	0.05	0.56	0.00	0.00	7.4
1M	109	6049	1470	-213	2348	-683	7265	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.88	0.05	0.56	0.00	0.00	7.4
1N	109	6049	1470	-213	2348	-683	7265	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.88	0.05	0.56	0.00	0.00	7.4
10	109	6049	1470	-213	2348	-683	7265	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.88	0.05	0.56	0.00	0.00	7.4
1P	109	6049	1470	-213	2348	-683	7265	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.88	0.05	0.56	0.00	0.00	7.4
2	109	8285	2098	-479	3777	-852	10452	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.94	0.08	0.89	0.00	0.00	7.4
apost= 1.54 aant= 13.85 ainf= 13.85 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 7.4 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	124	6049	896	-213	2348	-650	7449	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.90	0.05	0.53	0.00	0.00	7.4
1B	124	6049	896	-213	2348	-650	7449	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.90	0.05	0.53	0.00	0.00	7.4
1C	124	6049	896	-213	2348	-650	7449	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.90	0.05	0.53	0.00	0.00	7.4
1D	124	6049	896	-213	2348	-650	7449	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.90	0.05	0.53	0.00	0.00	7.4
1E	124	6049	896	-213	2348	-650	7449	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.90	0.05	0.53	0.00	0.00	7.4
1F	124	6049	896	-213	2348	-650	7449	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.90	0.05	0.53	0.00	0.00	7.4
1G	124	6049	896	-213	2348	-650	7449	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.90	0.05	0.53	0.00	0.00	7.4
1H	124	6049	896	-213	2348	-650	7449	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.90	0.05	0.53	0.00	0.00	7.4
1I	124	6049	896	-213	2348	-650	7449	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.90	0.05	0.53	0.00	0.00	7.4
1J	124	6049	896	-213	2348	-650	7449	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.90	0.05	0.53	0.00	0.00	7.4
1K	124	6049	896	-213	2348	-650	7449	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.90	0.05	0.53	0.00	0.00	7.4
1L	124	6049	896	-213	2348	-650	7449	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.90	0.05	0.53	0.00	0.00	7.4
1M	124	6049	896	-213	2348	-650	7449	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.90	0.05	0.53	0.00	0.00	7.4
1N	124	6049	896	-213	2348	-650	7449	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.90	0.05	0.53	0.00	0.00	7.4
10	124	6049	896	-213	2348	-650	7449	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.90	0.05	0.53	0.00	0.00	7.4
1P	124	6049	896	-213	2348	-650	7449	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.90	0.05	0.53	0.00	0.00	7.4
2	124	8285	1242	-479	3777	-778	10711	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.96	0.07	0.84	0.00	0.00	7.4
apost= 1.54 aant= 13.85 ainf= 13.85 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 7.4 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	140	6049	322	-213	2348	-617	7544	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.90	0.04	0.50	0.00	0.00	7.4
1B	140	6049	322	-213	2348	-617	7544	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.90	0.04	0.50	0.00	0.00	7.4
1C	140	6049	322	-213	2348	-617	7544	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.90	0.04	0.50	0.00	0.00	7.4
1D	140	6049	322	-213	2348	-617	7544	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.90	0.04	0.50	0.00	0.00	7.4
1E	140	6049	322	-213	2348	-617	7544	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.90	0.04	0.50	0.00	0.00	7.4
1F	140	6049	322	-213	2348	-617	7544	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.90	0.04	0.50	0.00	0.00	7.4
1G	140	6049	322	-213	2348	-617	7544	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.90	0.04	0.50	0.00	0.00	7.4
1H	140	6049	322	-213	2348	-617	7544	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.90	0.04	0.50	0.00	0.00	7.4
1I	140	6049	322	-213														

Verifiche della sicurezza in condizioni di progetto – Travi rinforzate SLU - SLV

apost= 1.54 aant= 13.85 ainf= 13.85 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 7.4 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	155	6049	-252	-213	2348	-584	7549	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.91	0.04	0.50	0.00	0.00	7.4
1B	155	6049	-252	-213	2348	-584	7549	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.91	0.04	0.50	0.00	0.00	7.4
1C	155	6049	-252	-213	2348	-584	7549	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.91	0.04	0.50	0.00	0.00	7.4
1D	155	6049	-252	-213	2348	-584	7549	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.91	0.04	0.50	0.00	0.00	7.4
1E	155	6049	-252	-213	2348	-584	7549	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.91	0.04	0.50	0.00	0.00	7.4
1F	155	6049	-252	-213	2348	-584	7549	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.91	0.04	0.50	0.00	0.00	7.4
1G	155	6049	-252	-213	2348	-584	7549	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.91	0.04	0.50	0.00	0.00	7.4
1H	155	6049	-252	-213	2348	-584	7549	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.91	0.04	0.50	0.00	0.00	7.4
1I	155	6049	-252	-213	2348	-584	7549	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.91	0.04	0.50	0.00	0.00	7.4
1J	155	6049	-252	-213	2348	-584	7549	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.91	0.04	0.50	0.00	0.00	7.4
1K	155	6049	-252	-213	2348	-584	7549	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.91	0.04	0.50	0.00	0.00	7.4
1L	155	6049	-252	-213	2348	-584	7549	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.91	0.04	0.50	0.00	0.00	7.4
1M	155	6049	-252	-213	2348	-584	7549	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.91	0.04	0.50	0.00	0.00	7.4
1N	155	6049	-252	-213	2348	-584	7549	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.91	0.04	0.50	0.00	0.00	7.4
1O	155	6049	-252	-213	2348	-584	7549	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.91	0.04	0.50	0.00	0.00	7.4
1P	155	6049	-252	-213	2348	-584	7549	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.91	0.04	0.50	0.00	0.00	7.4
2	155	8285	-472	-479	3777	-629	10830	4.62	16.93	16.93	9.24	2	0.97	0.07	0.80	0.00	0.00	7.4

apost= 1.54 aant= 13.85 ainf= 13.85 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 7.4 (e armatura base = 4 X 1.54)

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

Lavoro: **Progetto QM al 16-7** Intestazione lavoro: **Progetto**
Elemento: **TRAVE** Gruppo: **15** Tabella: **Tabella travi**
Descrizione: **Travi 1p**
Spunt. I **30.0** cm Spunt. J **30.0** cm
Rck: **300.00** kg/cm² f_{yk}: **4580.0** kg/cm² Condizioni ambientali: **Ordinaria**
Copriferro superiore: **3.0** cm Copriferro inferiore: **3.0** cm Copriferro laterale: **3.0** cm
Diametro staffe: **8** mm Numero braccia: **2**

ASTA NUM. 4 NI 10393 NF 10474 SEZ. Rp B= 35.0 H= 55.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 4.8125 9.0600 9.7920 23.6645 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm
3	0	2458	8313	24	25	103	-6914	6.16	3.08	3.08	6.16	-53.90	2351.2	0.14
4	0	2305	7280	23	20	97	-6051	6.16	3.08	3.08	6.16	-47.17	2057.8	0.11
5	0	2257	6935	22	18	96	-5763	6.16	3.08	3.08	6.16	-44.93	1959.8	0.10
apost= 3.08 aant= -- ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	68	2458	6698	24	25	87	-1792	6.16	3.08	3.08	6.16	-7.99	65.9	0.00
4	68	2305	5865	23	20	82	-1566	6.16	3.08	3.08	6.16	-6.98	57.5	0.00
5	68	2257	5587	22	18	80	-1490	6.16	3.08	3.08	6.16	-6.64	54.8	0.00
apost= 3.08 aant= -- ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	136	2458	5083	24	25	70	2228	6.16	3.08	6.16	3.08	-9.93	81.9	0.00
4	136	2305	4451	23	20	66	1954	6.16	3.08	6.16	3.08	-8.71	71.8	0.00
5	136	2257	4240	22	18	65	1863	6.16	3.08	6.16	3.08	-8.31	68.5	0.00
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	205	2458	3468	24	25	54	5145	6.16	3.08	6.16	3.08	-40.11	1749.8	0.09
4	205	2305	3036	23	20	51	4509	6.16	3.08	6.16	3.08	-35.15	1533.3	0.07
5	205	2257	2892	22	18	50	4297	6.16	3.08	6.16	3.08	-19.15	157.9	0.00
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	273	2458	1853	24	25	38	6961	6.16	3.08	6.16	3.08	-54.26	2367.2	0.14
4	273	2305	1622	23	20	35	6098	6.16	3.08	6.16	3.08	-47.54	2073.8	0.11
5	273	2257	1544	22	18	35	5811	6.16	3.08	6.16	3.08	-45.30	1976.1	0.11
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	341	2458	238	24	25	21	7674	6.16	3.08	6.16	3.08	-59.83	2609.8	0.16
4	341	2305	207	23	20	20	6722	6.16	3.08	6.16	3.08	-52.40	2286.0	0.13
5	341	2257	197	22	18	20	6405	6.16	3.08	6.16	3.08	-49.93	2178.2	0.12
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	409	2458	-1377	24	25	5	7286	3.08	3.08	6.16	3.08	-56.80	2477.6	0.15
4	409	2305	-1208	23	20	5	6381	3.08	3.08	6.16	3.08	-49.74	2169.9	0.12
5	409	2257	-1151	22	18	4	6080	3.08	3.08	6.16	3.08	-47.39	2067.4	0.11
apost= -- aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	478	2458	-2992	24	25	-12	5795	3.08	6.16	6.16	3.08	-45.17	1970.6	0.11
4	478	2305	-2622	23	20	-11	5074	3.08	6.16	6.16	3.08	-39.56	1725.5	0.08
5	478	2257	-2499	22	18	-11	4834	3.08	6.16	6.16	3.08	-37.69	1644.0	0.08
apost= -- aant= 3.08 ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	546	2458	-4607	24	25	-28	3202	3.08	6.16	6.16	3.08	-14.27	117.7	0.00
4	546	2305	-4037	23	20	-26	2802	3.08	6.16	6.16	3.08	-12.49	103.0	0.00
5	546	2257	-3847	22	18	-26	2669	3.08	6.16	6.16	3.08	-11.90	98.1	0.00
apost= -- aant= 3.08 ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	614	2458	-6222	24	25	-44	-494	3.08	6.16	3.08	6.16	-2.20	18.1	0.00
4	614	2305	-5451	23	20	-42	-435	3.08	6.16	3.08	6.16	-1.94	16.0	0.00
5	614	2257	-5194	22	18	-41	-416	3.08	6.16	3.08	6.16	-1.85	15.3	0.00
apost= -- aant= 3.08 ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	682	2458	-7837	24	25	-61	-5291	3.08	6.16	3.08	6.16	-41.25	1799.3	0.09
4	682	2305	-6866	23	20	-57	-4638	3.08	6.16	3.08	6.16	-36.16	1577.2	0.07
5	682	2257	-6542	22	18	-56	-4420	3.08	6.16	3.08	6.16	-19.70	162.4	0.00
apost= -- aant= 3.08 ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														

ASTA NUM. 5 NI 10656 NF 11212 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 7.0470 7.0992 21.1462 kg/cm

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm

3	0	7784	14710	1070	-728	2423	-23780	9.24	4.62	7.70	15.39	-76.04	2539.4	0.12
4	0	7095	13030	1067	-618	2427	-20830	9.24	4.62	7.70	15.39	-66.61	2224.4	0.10
5	0	6872	12470	1067	-582	2430	-19840	9.24	4.62	7.70	15.39	-63.44	2118.7	0.10

apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 4.62 asup= 12.32 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	35	7784	13978	1070	-728	2053	-18815	9.24	4.62	6.16	12.32	-66.68	2497.1	0.13
4	35	7095	12372	1067	-618	2058	-16433	9.24	4.62	6.16	12.32	-58.24	2180.9	0.11
5	35	6872	11837	1067	-582	2061	-15632	9.24	4.62	6.16	12.32	-55.40	2074.6	0.10

apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 3.08 asup= 9.24 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	69	7784	13246	1070	-728	1682	-14104	9.24	4.62	4.62	9.24	-57.02	2476.6	0.13
4	69	7095	11714	1067	-618	1688	-12264	9.24	4.62	4.62	9.24	-49.58	2153.5	0.11
5	69	6872	11204	1067	-582	1691	-11644	9.24	4.62	4.62	9.24	-47.07	2044.6	0.10

apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	104	7784	12514	1070	-728	1312	-9645	9.24	4.62	3.08	9.24	-40.29	1700.1	0.08
4	104	7095	11056	1067	-618	1319	-8322	9.24	4.62	3.08	9.24	-34.77	1466.9	0.06
5	104	6872	10570	1067	-582	1322	-7875	9.24	4.62	3.08	9.24	-19.07	159.8	0.00

apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= -- asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	138	7784	11782	1070	-728	941	-5440	9.24	4.62	3.08	9.24	-13.18	110.4	0.00
4	138	7095	10398	1067	-618	949	-4609	9.24	4.62	3.08	9.24	-11.16	93.5	0.00
5	138	6872	9937	1067	-582	952	-4325	9.24	4.62	3.08	9.24	-10.48	87.8	0.00

apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= -- asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	173	7784	11051	1070	-728	571	-1489	9.24	4.62	3.08	9.24	-3.61	30.2	0.00
4	173	7095	9741	1067	-618	580	-1123	9.24	4.62	3.08	9.24	-2.72	22.8	0.00
5	173	6872	9304	1067	-582	583	-994	9.24	4.62	3.08	9.24	-2.41	20.2	0.00

apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= -- asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	208	7784	10319	1070	-728	201	2210	9.24	4.62	9.24	3.08	-5.35	44.8	0.00
4	208	7095	9083	1067	-618	211	2135	9.24	4.62	9.24	3.08	-5.17	43.3	0.00
5	208	6872	8671	1067	-582	214	2117	9.24	4.62	9.24	3.08	-5.13	43.0	0.00

apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	242	7784	9587	1070	-728	-170	5655	4.62	9.24	9.24	3.08	-13.70	114.8	0.00
4	242	7095	8425	1067	-618	-159	5166	4.62	9.24	9.24	3.08	-12.51	104.8	0.00
5	242	6872	8038	1067	-582	-156	5009	4.62	9.24	9.24	3.08	-12.13	101.7	0.00

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	277	7784	8855	1070	-728	-540	8846	4.62	9.24	9.24	3.08	-36.95	1559.3	0.06
4	277	7095	7767	1067	-618	-528	7968	4.62	9.24	9.24	3.08	-19.30	161.7	0.00
5	277	6872	7404	1067	-582	-525	7682	4.62	9.24	9.24	3.08	-18.61	155.9	0.00

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	311	7784	8123	1070	-728	-911	11785	4.62	9.24	9.24	3.08	-49.23	2077.3	0.10
4	311	7095	7109	1067	-618	-898	10543	4.62	9.24	9.24	3.08	-44.04	1858.4	0.09
5	311	6872	6771	1067	-582	-895	10136	4.62	9.24	9.24	3.08	-42.34	1786.6	0.08

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	346	7784	7391	1070	-728	-1281	14470	4.62	9.24	9.24	3.08	-60.45	2550.6	0.14
4	346	7095	6451	1067	-618	-1267	12890	4.62	9.24	9.24	3.08	-53.85	2272.1	0.12
5	346	6872	6138	1067	-582	-1264	12370	4.62	9.24	9.24	3.08	-51.67	2180.4	0.11

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 6 NI 11212 NF 11211 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 6.7635 6.8136 20.5771 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm

3	0	7815	3171	123	86	-162	14200	4.62	9.24	9.24	3.08	-59.32	2503.0	0.14
4	0	7116	2796	142	104	-133	12660	4.62	9.24	9.24	3.08	-52.89	2231.5	0.12
5	0	6890	2671	148	109	-123	12160	4.62	9.24	9.24	3.08	-50.80	2143.4	0.11

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	31	7815	2524	123	86	-201	15096	3.08	9.24	10.78	3.08	-59.64	2295.0	0.12

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

4	31	7116	2213	142	104	-177	13448	3.08	9.24	10.78	3.08	-53.13	2044.5	0.10
5	31	6890	2110	148	109	-170	12912	3.08	9.24	10.78	3.08	-51.01	1963.0	0.10
apost= -- aant= 6.16 ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	63	7815	1877	123	86	-240	15788	3.08	9.24	10.78	3.08	-62.38	2400.3	0.12
4	63	7116	1630	142	104	-222	14052	3.08	9.24	10.78	3.08	-55.52	2136.4	0.11
5	63	6890	1548	148	109	-216	13487	3.08	9.24	10.78	3.08	-53.28	2050.4	0.10
apost= -- aant= 6.16 ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	94	7815	1230	123	86	-278	16277	3.08	9.24	10.78	3.08	-64.31	2474.6	0.13
4	94	7116	1047	142	104	-266	14474	3.08	9.24	10.78	3.08	-57.18	2200.5	0.11
5	94	6890	987	148	109	-263	13885	3.08	9.24	10.78	3.08	-54.86	2110.9	0.11
apost= -- aant= 6.16 ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	126	7815	583	123	86	-317	16562	3.08	9.24	10.78	3.08	-65.44	2518.0	0.13
4	126	7116	464	142	104	-311	14712	3.08	9.24	10.78	3.08	-58.12	2236.6	0.11
5	126	6890	425	148	109	-309	14107	3.08	9.24	10.78	3.08	-55.73	2144.7	0.11
apost= -- aant= 6.16 ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	157	7815	-65	123	86	-356	16644	3.08	9.24	10.78	3.08	-65.76	2530.4	0.13
4	157	7116	-119	142	104	-356	14766	3.08	9.24	10.78	3.08	-58.34	2244.9	0.11
5	157	6890	-136	148	109	-356	14152	3.08	9.24	10.78	3.08	-55.91	2151.6	0.11
apost= -- aant= 6.16 ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	189	7815	-712	123	86	-395	16522	3.08	9.24	10.78	3.08	-65.28	2511.9	0.13
4	189	7116	-701	142	104	-400	14638	3.08	9.24	10.78	3.08	-57.83	2225.4	0.11
5	189	6890	-698	148	109	-402	14021	3.08	9.24	10.78	3.08	-55.39	2131.6	0.11
apost= -- aant= 6.16 ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	220	7815	-1359	123	86	-434	16197	3.08	9.24	10.78	3.08	-63.99	2462.4	0.13
4	220	7116	-1284	142	104	-445	14326	3.08	9.24	10.78	3.08	-56.60	2178.0	0.11
5	220	6890	-1259	148	109	-449	13713	3.08	9.24	10.78	3.08	-54.18	2084.8	0.10
apost= -- aant= 6.16 ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	252	7815	-2006	123	86	-472	15668	3.08	9.24	10.78	3.08	-61.90	2382.0	0.12
4	252	7116	-1867	142	104	-489	13830	3.08	9.24	10.78	3.08	-54.64	2102.7	0.10
5	252	6890	-1821	148	109	-495	13229	3.08	9.24	10.78	3.08	-52.26	2011.1	0.10
apost= -- aant= 6.16 ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	283	7815	-2653	123	86	-511	14936	3.08	9.24	10.78	3.08	-59.01	2270.7	0.12
4	283	7116	-2450	142	104	-534	13152	3.08	9.24	10.78	3.08	-51.96	1999.5	0.10
5	283	6890	-2383	148	109	-542	12568	3.08	9.24	10.78	3.08	-49.65	1910.7	0.09
apost= -- aant= 6.16 ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	314	7815	-3300	123	86	-550	14000	4.62	9.24	9.24	4.62	-56.60	2458.4	0.13
4	314	7116	-3033	142	104	-579	12290	4.62	9.24	9.24	4.62	-49.69	2158.1	0.11
5	314	6890	-2944	148	109	-588	11730	4.62	9.24	9.24	4.62	-47.42	2059.8	0.10

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 7 NI 11211 NF 11151 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 7.0470 7.0992 21.1462 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm		kg			kg*m				cm²			kg/cm²	mm
3	0	7792	-7351	-135	2454	-323	14240	4.62	9.24	9.24	4.62	-57.57	2500.5	0.14
4	0	7094	-6570	-129	2156	-328	12520	4.62	9.24	9.24	4.62	-50.62	2198.5	0.11
5	0	6868	-6313	-127	2057	-330	11940	4.62	9.24	9.24	4.62	-48.27	2096.7	0.11
apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	35	7792	-8083	-135	2454	-276	11569	4.62	9.24	9.24	4.62	-46.77	2031.5	0.10
4	35	7094	-7228	-129	2156	-284	10132	4.62	9.24	9.24	4.62	-40.96	1779.3	0.08
5	35	6868	-6947	-127	2057	-286	9647	4.62	9.24	9.24	4.62	-39.00	1694.0	0.07
apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	69	7792	-8815	-135	2454	-230	8645	4.62	9.24	9.24	4.62	-34.95	1518.1	0.06
4	69	7094	-7886	-129	2156	-239	7517	4.62	9.24	9.24	4.62	-17.99	151.8	0.00
5	69	6868	-7580	-127	2057	-242	7135	4.62	9.24	9.24	4.62	-17.07	144.1	0.00
apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	104	7792	-9547	-135	2454	-183	5468	4.62	9.24	9.24	4.62	-13.08	110.4	0.00
4	104	7094	-8544	-129	2156	-195	4674	4.62	9.24	9.24	4.62	-11.18	94.4	0.00
5	104	6868	-8214	-127	2057	-198	4404	4.62	9.24	9.24	4.62	-10.54	88.9	0.00

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	138	7792	-10279	-135	2454	-137	2038	4.62	9.24	9.24	4.62	-4.88	41.1	0.00
4	138	7094	-9202	-129	2156	-150	1604	4.62	9.24	9.24	4.62	-3.84	32.4	0.00
5	138	6868	-8848	-127	2057	-155	1454	4.62	9.24	9.24	4.62	-3.48	29.4	0.00
apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	173	7792	-11011	-135	2454	-90	-1646	4.62	9.24	4.62	9.24	-3.94	33.2	0.00
4	173	7094	-9860	-129	2156	-106	-1694	4.62	9.24	4.62	9.24	-4.05	34.2	0.00
5	173	6868	-9482	-127	2057	-111	-1716	4.62	9.24	4.62	9.24	-4.10	34.6	0.00
apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	208	7792	-11742	-135	2454	-44	-5582	4.62	9.24	4.62	9.24	-13.36	112.7	0.00
4	208	7094	-10518	-129	2156	-61	-5220	4.62	9.24	4.62	9.24	-12.49	105.4	0.00
5	208	6868	-10115	-127	2057	-67	-5104	4.62	9.24	4.62	9.24	-12.21	103.1	0.00
apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	242	7792	-12474	-135	2454	3	-9772	4.62	9.24	4.62	9.24	-39.51	1715.9	0.08
4	242	7094	-11176	-129	2156	-17	-8974	4.62	9.24	4.62	9.24	-36.28	1575.8	0.07
5	242	6868	-10749	-127	2057	-23	-8712	4.62	9.24	4.62	9.24	-35.22	1529.8	0.06
apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	277	7792	-13206	-135	2454	49	-14215	9.24	4.62	4.62	9.24	-57.47	2496.1	0.14
4	277	7094	-11834	-129	2156	28	-12955	9.24	4.62	4.62	9.24	-52.37	2274.8	0.12
5	277	6868	-11383	-127	2057	21	-12539	9.24	4.62	4.62	9.24	-50.69	2201.8	0.11
apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	311	7792	-13938	-135	2454	96	-18911	9.24	4.62	6.16	12.32	-67.02	2509.8	0.13
4	311	7094	-12492	-129	2156	72	-17164	9.24	4.62	6.16	12.32	-60.83	2277.9	0.11
5	311	6868	-12016	-127	2057	65	-16585	9.24	4.62	6.16	12.32	-58.78	2201.1	0.11
apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 3.08 asup= 9.24 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	346	7792	-14670	-135	2454	143	-21660	9.24	4.62	7.70	13.85	-71.68	2558.4	0.13
4	346	7094	-13150	-129	2156	117	-19628	9.24	4.62	7.70	13.85	-64.96	2318.4	0.11
5	346	6868	-12650	-127	2057	109	-18953	9.24	4.62	7.70	13.85	-62.72	2238.7	0.11
apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 4.62 asup= 10.78 (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 8 NI 10657 NF 11215 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 7.0000 7.0470 7.0992 21.1462 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--													--
	cm	kg			kg*m			cm²			kg/cm²			mm
3	0	3026	17240	296	-139	614	-28800	9.24	3.08	9.24	16.93	-86.92	2797.6	0.13
4	0	2276	15300	335	-79	710	-25440	9.24	3.08	9.24	16.93	-76.78	2471.2	0.12
5	0	2031	14660	348	-61	742	-24320	9.24	3.08	9.24	16.93	-73.40	2362.4	0.11
apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= 13.85 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	35	3026	16508	296	-139	512	-22961	9.24	3.08	7.70	13.85	-75.99	2712.2	0.13
4	35	2276	14642	335	-79	594	-20257	9.24	3.08	7.70	13.85	-67.04	2392.8	0.12
5	35	2031	14027	348	-61	621	-19356	9.24	3.08	7.70	13.85	-64.06	2286.4	0.11
apost= 6.16 aant= -- ainf= 4.62 asup= 10.78 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	69	3026	15776	296	-139	409	-17376	9.24	3.08	6.16	10.78	-64.47	2621.4	0.14
4	69	2276	13985	335	-79	478	-15302	9.24	3.08	6.16	10.78	-56.78	2308.5	0.12
5	69	2031	13393	348	-61	501	-14612	9.24	3.08	6.16	10.78	-54.22	2204.4	0.11
apost= 6.16 aant= -- ainf= 3.08 asup= 7.70 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	104	3026	15044	296	-139	307	-12043	9.24	3.08	3.08	9.24	-50.31	2122.8	0.11
4	104	2276	13327	335	-79	362	-10574	9.24	3.08	3.08	9.24	-44.17	1863.9	0.09
5	104	2031	12760	348	-61	380	-10087	9.24	3.08	3.08	9.24	-42.14	1777.9	0.08
apost= 6.16 aant= -- ainf= -- asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	138	3026	14312	296	-139	205	-6964	9.24	3.08	3.08	9.24	-16.87	141.3	0.00
4	138	2276	12669	335	-79	246	-6075	9.24	3.08	3.08	9.24	-14.71	123.3	0.00
5	138	2031	12126	348	-61	259	-5781	9.24	3.08	3.08	9.24	-14.00	117.3	0.00
apost= 6.16 aant= -- ainf= -- asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	173	3026	13580	296	-139	103	-2139	9.24	3.08	3.08	9.24	-5.18	43.4	0.00
4	173	2276	12012	335	-79	130	-1803	9.24	3.08	3.08	9.24	-4.37	36.6	0.00
5	173	2031	11493	348	-61	139	-1694	9.24	3.08	3.08	9.24	-4.10	34.4	0.00
apost= 6.16 aant= -- ainf= -- asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	208	3026	12847	296	-139	0	2434	9.24	3.08	9.24	3.08	-5.90	49.4	0.00

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

4	208	2276	11354	335	-79	14	2241	9.24	3.08	9.24	3.08	-5.43	45.5	0.00
5	208	2031	10859	348	-61	18	2173	9.24	3.08	9.24	3.08	-5.26	44.1	0.00
apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	242	3026	12115	296	-139	-102	6753	3.08	9.24	9.24	3.08	-16.36	137.0	0.00
4	242	2276	10696	335	-79	-102	6058	3.08	9.24	9.24	3.08	-14.67	122.9	0.00
5	242	2031	10226	348	-61	-102	5821	3.08	9.24	9.24	3.08	-14.10	118.1	0.00
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	277	3026	11383	296	-139	-204	10818	3.08	9.24	9.24	3.08	-45.19	1906.9	0.09
4	277	2276	10038	335	-79	-218	9646	3.08	9.24	9.24	3.08	-40.30	1700.3	0.08
5	277	2031	9592	348	-61	-223	9250	3.08	9.24	9.24	3.08	-38.64	1630.5	0.07
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	311	3026	10651	296	-139	-306	14631	3.08	9.24	9.24	3.08	-61.12	2578.9	0.14
4	311	2276	9381	335	-79	-334	13007	3.08	9.24	9.24	3.08	-54.34	2292.7	0.12
5	311	2031	8959	348	-61	-343	12460	3.08	9.24	9.24	3.08	-52.05	2196.2	0.11
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	346	3026	9919	296	-139	-409	18190	9.24	9.24	10.78	3.08	-71.87	2765.4	0.15
4	346	2276	8723	335	-79	-450	16140	9.24	9.24	10.78	3.08	-63.77	2453.8	0.13
5	346	2031	8325	348	-61	-464	15450	9.24	9.24	10.78	3.08	-61.04	2348.9	0.12
apost= 6.16 aant= 6.16 ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 9 NI 11215 NF 11214 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 7.0000 6.7635 6.8136 20.5771 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²			kg/cm²			mm
3	0	3232	3293	223	-201	183	18020	9.24	9.24	10.78	3.08	-71.19	2739.6	0.15
4	0	2465	2908	245	-169	208	15990	9.24	9.24	10.78	3.08	-63.17	2431.0	0.13
5	0	2216	2780	252	-159	216	15310	9.24	9.24	10.78	3.08	-60.49	2327.6	0.12
apost= 6.16 aant= 6.16 ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	31	3232	2646	223	-201	113	18954	9.24	3.08	12.32	3.08	-71.43	2535.9	0.13
4	31	2465	2325	245	-169	131	16813	9.24	3.08	12.32	3.08	-63.36	2249.4	0.11
5	31	2216	2219	252	-159	137	16096	9.24	3.08	12.32	3.08	-60.66	2153.4	0.11
apost= 6.16 aant= -- ainf= 9.24 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	63	3232	1999	223	-201	43	19684	9.24	3.08	12.32	3.08	-74.18	2633.6	0.13
4	63	2465	1742	245	-169	54	17452	9.24	3.08	12.32	3.08	-65.77	2335.0	0.12
5	63	2216	1657	252	-159	58	16705	9.24	3.08	12.32	3.08	-62.95	2234.9	0.11
apost= 6.16 aant= -- ainf= 9.24 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	94	3232	1351	223	-201	-27	20211	3.08	9.24	12.32	3.08	-76.16	2704.1	0.14
4	94	2465	1159	245	-169	-23	17909	3.08	9.24	12.32	3.08	-67.49	2396.0	0.12
5	94	2216	1096	252	-159	-22	17137	3.08	9.24	12.32	3.08	-64.58	2292.8	0.11
apost= -- aant= 6.16 ainf= 9.24 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	126	3232	704	223	-201	-97	20534	3.08	9.24	12.32	3.08	-77.38	2747.3	0.14
4	126	2465	576	245	-169	-100	18182	3.08	9.24	12.32	3.08	-68.52	2432.6	0.12
5	126	2216	534	252	-159	-101	17393	3.08	9.24	12.32	3.08	-65.54	2327.0	0.12
apost= -- aant= 6.16 ainf= 9.24 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	157	3232	57	223	-201	-167	20654	3.08	9.24	12.32	3.08	-77.83	2763.3	0.14
4	157	2465	-7	245	-169	-177	18271	3.08	9.24	12.32	3.08	-68.86	2444.6	0.12
5	157	2216	-27	252	-159	-180	17472	3.08	9.24	12.32	3.08	-65.84	2337.6	0.12
apost= -- aant= 6.16 ainf= 9.24 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	189	3232	-590	223	-201	-237	20570	3.08	9.24	12.32	3.08	-77.52	2752.1	0.14
4	189	2465	-589	245	-169	-254	18178	3.08	9.24	12.32	3.08	-68.50	2432.0	0.12
5	189	2216	-588	252	-159	-259	17375	3.08	9.24	12.32	3.08	-65.48	2324.6	0.12
apost= -- aant= 6.16 ainf= 9.24 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	220	3232	-1237	223	-201	-308	20283	3.08	9.24	12.32	3.08	-76.44	2713.7	0.14
4	220	2465	-1172	245	-169	-331	17901	3.08	9.24	12.32	3.08	-67.46	2395.0	0.12
5	220	2216	-1150	252	-159	-339	17101	3.08	9.24	12.32	3.08	-64.44	2288.0	0.11
apost= -- aant= 6.16 ainf= 9.24 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	252	3232	-1885	223	-201	-378	19792	3.08	9.24	12.32	3.08	-74.59	2648.0	0.14
4	252	2465	-1755	245	-169	-408	17440	3.08	9.24	12.32	3.08	-65.72	2333.4	0.12
5	252	2216	-1711	252	-159	-418	16651	3.08	9.24	12.32	3.08	-62.75	2227.7	0.11

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

apost= -- aant= 6.16 ainf= 9.24 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	283	3232	-2532	223	-201	-448	19098	3.08	9.24	12.32	3.08	-71.97	2555.1	0.13
4	283	2465	-2338	245	-169	-485	16797	3.08	9.24	12.32	3.08	-63.30	2247.3	0.11
5	283	2216	-2273	252	-159	-497	16024	3.08	9.24	12.32	3.08	-60.38	2143.8	0.11
apost= -- aant= 6.16 ainf= 9.24 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	314	3232	-3179	223	-201	-518	18200	3.08	9.24	10.78	3.08	-71.91	2767.0	0.15
4	314	2465	-2921	245	-169	-562	15970	3.08	9.24	10.78	3.08	-63.10	2427.9	0.13
5	314	2216	-2834	252	-159	-576	15220	3.08	9.24	10.78	3.08	-60.13	2313.9	0.12
apost= -- aant= 6.16 ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 10 NI 11214 NF 11141 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot. qy medio: 7.0000 7.0470 7.0992 21.1462 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	3319	-9630	-175	396	-403	18320	3.08	9.24	10.78	3.08	-72.38	2785.2	0.15
4	0	2541	-8568	-168	332	-402	16070	3.08	9.24	10.78	3.08	-63.49	2443.1	0.13
5	0	2287	-8212	-166	312	-403	15320	3.08	9.24	10.78	3.08	-60.53	2329.1	0.12
apost= -- aant= 6.16 ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	35	3319	-10362	-175	396	-342	14861	3.08	9.24	9.24	3.08	-62.08	2619.5	0.14
4	35	2541	-9226	-168	332	-344	12991	3.08	9.24	9.24	3.08	-54.27	2289.9	0.12
5	35	2287	-8846	-166	312	-345	12369	3.08	9.24	9.24	3.08	-51.67	2180.3	0.11
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	69	3319	-11094	-175	396	-282	11149	3.08	9.24	9.24	3.08	-46.57	1965.2	0.10
4	69	2541	-9884	-168	332	-286	9685	3.08	9.24	9.24	3.08	-40.46	1707.2	0.08
5	69	2287	-9480	-166	312	-288	9199	3.08	9.24	9.24	3.08	-38.43	1621.5	0.07
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	104	3319	-11826	-175	396	-221	7184	3.08	9.24	9.24	3.08	-17.40	145.8	0.00
4	104	2541	-10543	-168	332	-228	6151	3.08	9.24	9.24	3.08	-14.90	124.8	0.00
5	104	2287	-10113	-166	312	-231	5810	3.08	9.24	9.24	3.08	-14.07	117.9	0.00
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	138	3319	-12558	-175	396	-161	2966	3.08	9.24	9.24	3.08	-7.18	60.2	0.00
4	138	2541	-11201	-168	332	-170	2390	3.08	9.24	9.24	3.08	-5.79	48.5	0.00
5	138	2287	-10747	-166	312	-173	2202	3.08	9.24	9.24	3.08	-5.33	44.7	0.00
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	173	3319	-13290	-175	396	-101	-1506	3.08	9.24	3.08	9.24	-3.65	30.6	0.00
4	173	2541	-11859	-168	332	-112	-1599	3.08	9.24	3.08	9.24	-3.87	32.5	0.00
5	173	2287	-11381	-166	312	-116	-1626	3.08	9.24	3.08	9.24	-3.94	33.0	0.00
apost= -- aant= 6.16 ainf= -- asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	208	3319	-14022	-175	396	-40	-6230	3.08	9.24	3.08	9.24	-15.09	126.4	0.00
4	208	2541	-12517	-168	332	-54	-5816	3.08	9.24	3.08	9.24	-14.09	118.0	0.00
5	208	2287	-12015	-166	312	-59	-5672	3.08	9.24	3.08	9.24	-13.74	115.1	0.00
apost= -- aant= 6.16 ainf= -- asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	242	3319	-14754	-175	396	20	-11208	9.24	3.08	3.08	9.24	-46.82	1975.6	0.10
4	242	2541	-13175	-168	332	4	-10261	9.24	3.08	3.08	9.24	-42.86	1808.6	0.08
5	242	2287	-12649	-166	312	-2	-9938	9.24	3.08	3.08	9.24	-41.51	1751.7	0.08
apost= 6.16 aant= -- ainf= -- asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	277	3319	-15486	-175	396	81	-16439	9.24	3.08	6.16	10.78	-61.00	2480.1	0.13
4	277	2541	-13834	-168	332	62	-14933	9.24	3.08	6.16	10.78	-55.41	2252.9	0.11
5	277	2287	-13282	-166	312	56	-14423	9.24	3.08	6.16	10.78	-53.52	2175.9	0.11
apost= 6.16 aant= -- ainf= 3.08 asup= 7.70 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	311	3319	-16218	-175	396	141	-21923	9.24	3.08	7.70	13.85	-72.55	2589.5	0.13
4	311	2541	-14492	-168	332	120	-19833	9.24	3.08	7.70	13.85	-65.63	2342.6	0.11
5	311	2287	-13916	-166	312	113	-19127	9.24	3.08	7.70	13.85	-63.30	2259.3	0.11
apost= 6.16 aant= -- ainf= 4.62 asup= 10.78 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	346	3319	-16950	-175	396	201	-25118	9.24	3.08	7.70	15.39	-80.32	2682.3	0.13
4	346	2541	-15150	-168	332	178	-22688	9.24	3.08	7.70	15.39	-72.55	2422.8	0.12
5	346	2287	-14550	-166	312	170	-21868	9.24	3.08	7.70	15.39	-69.92	2335.2	0.11
apost= 6.16 aant= -- ainf= 4.62 asup= 12.32 (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 11 NI 10658 NF 11218 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)														

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 6.5685 7.0992 20.6677 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	2472	17860	192	160	511	-32040	9.24	3.08	9.24	18.47	-94.11	2864.1	0.13
4	0	1654	15780	232	164	600	-28190	9.24	3.08	9.24	18.47	-82.80	2520.0	0.12
5	0	1388	15080	246	165	629	-26910	9.24	3.08	9.24	18.47	-79.05	2405.5	0.11

apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= 15.39 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	35	2472	17145	192	160	444	-25982	9.24	3.08	7.70	15.39	-83.08	2774.6	0.13
4	35	1654	15138	232	164	519	-22840	9.24	3.08	7.70	15.39	-73.03	2439.0	0.12
5	35	1388	14463	246	165	544	-21796	9.24	3.08	7.70	15.39	-69.70	2327.6	0.11

apost= 6.16 aant= -- ainf= 4.62 asup= 12.32 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	69	2472	16430	192	160	378	-20171	9.24	3.08	6.16	12.32	-71.49	2677.1	0.14
4	69	1654	14496	232	164	439	-17712	9.24	3.08	6.16	12.32	-62.77	2350.6	0.12
5	69	1388	13847	246	165	459	-16896	9.24	3.08	6.16	12.32	-59.88	2242.3	0.11

apost= 6.16 aant= -- ainf= 3.08 asup= 9.24 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	104	2472	15715	192	160	312	-14609	9.24	3.08	3.08	9.24	-61.03	2575.0	0.14
4	104	1654	13855	232	164	359	-12805	9.24	3.08	3.08	9.24	-53.49	2257.2	0.12
5	104	1388	13230	246	165	374	-12209	9.24	3.08	3.08	9.24	-51.00	2152.0	0.11

apost= 6.16 aant= -- ainf= -- asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	138	2472	15000	192	160	245	-9293	9.24	3.08	3.08	9.24	-38.82	1638.1	0.07
4	138	1654	13213	232	164	278	-8121	9.24	3.08	3.08	9.24	-19.67	164.8	0.00
5	138	1388	12613	246	165	289	-7735	9.24	3.08	3.08	9.24	-18.74	157.0	0.00

apost= 6.16 aant= -- ainf= -- asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	173	2472	14285	192	160	179	-4225	9.24	3.08	3.08	9.24	-10.24	85.8	0.00
4	173	1654	12571	232	164	198	-3659	9.24	3.08	3.08	9.24	-8.86	74.3	0.00
5	173	1388	11997	246	165	204	-3476	9.24	3.08	3.08	9.24	-8.42	70.5	0.00

apost= 6.16 aant= -- ainf= -- asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	208	2472	13570	192	160	112	595	9.24	3.08	9.24	3.08	-1.44	12.1	0.00
4	208	1654	11929	232	164	117	581	9.24	3.08	9.24	3.08	-1.41	11.8	0.00
5	208	1388	11380	246	165	119	571	9.24	3.08	9.24	3.08	-1.38	11.6	0.00

apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	242	2472	12855	192	160	46	5167	9.24	3.08	9.24	3.08	-12.52	104.9	0.00
4	242	1654	11287	232	164	37	4599	9.24	3.08	9.24	3.08	-11.14	93.3	0.00
5	242	1388	10763	246	165	34	4403	9.24	3.08	9.24	3.08	-10.67	89.4	0.00

apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	277	2472	12140	192	160	-20	9493	9.24	9.24	9.24	3.08	-39.65	1673.2	0.07
4	277	1654	10646	232	164	-43	8394	9.24	9.24	9.24	3.08	-35.07	1479.7	0.06
5	277	1388	10146	246	165	-51	8022	9.24	9.24	9.24	3.08	-19.43	162.8	0.00

apost= 6.16 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	311	2472	11425	192	160	-87	13570	3.08	9.24	9.24	3.08	-56.69	2391.9	0.13
4	311	1654	10004	232	164	-124	11968	3.08	9.24	9.24	3.08	-50.00	2109.6	0.11
5	311	1388	9530	246	165	-136	11428	3.08	9.24	9.24	3.08	-47.74	2014.4	0.10

apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	346	2472	10710	192	160	-153	17400	9.24	9.24	10.78	3.08	-68.75	2645.3	0.14
4	346	1654	9362	232	164	-204	15320	9.24	9.24	10.78	3.08	-60.53	2329.1	0.12
5	346	1388	8913	246	165	-221	14620	9.24	9.24	10.78	3.08	-57.76	2222.7	0.11

apost= 6.16 aant= 6.16 ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 12 NI 11218 NF 11217 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 5.9645 6.4464 19.4109 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	2323	3508	300	4	392	17310	9.24	9.24	10.78	3.08	-68.39	2631.6	0.14
4	0	1527	3101	316	6	400	15230	9.24	9.24	10.78	3.08	-60.17	2315.4	0.12
5	0	1268	2967	321	6	403	14540	9.24	9.24	10.78	3.08	-57.45	2210.5	0.11

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

apost= 6.16 aant= 6.16 ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	31	2323	2898	300	4	298	18317	9.24	3.08	10.78	3.08	-72.37	2784.7	0.15
4	31	1527	2551	316	6	301	16119	9.24	3.08	10.78	3.08	-63.68	2450.6	0.13
5	31	1268	2438	321	6	302	15390	9.24	3.08	10.78	3.08	-60.80	2339.8	0.12
apost= 6.16 aant= -- ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	63	2323	2287	300	4	204	19132	9.24	3.08	12.32	3.08	-72.10	2559.7	0.13
4	63	1527	2002	316	6	202	16835	9.24	3.08	12.32	3.08	-63.44	2252.4	0.11
5	63	1268	1908	321	6	201	16074	9.24	3.08	12.32	3.08	-60.57	2150.6	0.11
apost= 6.16 aant= -- ainf= 9.24 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	94	2323	1677	300	4	110	19755	9.24	3.08	12.32	3.08	-74.45	2643.0	0.14
4	94	1527	1452	316	6	102	17378	9.24	3.08	12.32	3.08	-65.49	2325.0	0.12
5	94	1268	1379	321	6	100	16591	9.24	3.08	12.32	3.08	-62.52	2219.8	0.11
apost= 6.16 aant= -- ainf= 9.24 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	126	2323	1066	300	4	15	20186	9.24	3.08	12.32	3.08	-76.07	2700.7	0.14
4	126	1527	903	316	6	3	17748	9.24	3.08	12.32	3.08	-66.88	2374.6	0.12
5	126	1268	850	321	6	-1	16942	9.24	3.08	12.32	3.08	-63.85	2266.7	0.11
apost= 6.16 aant= -- ainf= 9.24 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	157	2323	456	300	4	-79	20425	3.08	9.24	12.32	3.08	-76.97	2732.7	0.14
4	157	1527	353	316	6	-96	17946	3.08	9.24	12.32	3.08	-67.63	2401.0	0.12
5	157	1268	321	321	6	-102	17126	3.08	9.24	12.32	3.08	-64.54	2291.3	0.11
apost= -- aant= 6.16 ainf= 9.24 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	189	2323	-154	300	4	-173	20472	3.08	9.24	12.32	3.08	-77.15	2739.0	0.14
4	189	1527	-197	316	6	-195	17970	3.08	9.24	12.32	3.08	-67.72	2404.3	0.12
5	189	1268	-209	321	6	-203	17144	3.08	9.24	12.32	3.08	-64.61	2293.7	0.11
apost= -- aant= 6.16 ainf= 9.24 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	220	2323	-765	300	4	-267	20327	3.08	9.24	12.32	3.08	-76.60	2719.6	0.14
4	220	1527	-746	316	6	-295	17822	3.08	9.24	12.32	3.08	-67.16	2384.4	0.12
5	220	1268	-738	321	6	-304	16995	3.08	9.24	12.32	3.08	-64.05	2273.8	0.11
apost= -- aant= 6.16 ainf= 9.24 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	252	2323	-1375	300	4	-362	19990	3.08	9.24	12.32	3.08	-75.33	2674.5	0.14
4	252	1527	-1296	316	6	-394	17501	3.08	9.24	12.32	3.08	-65.95	2341.5	0.12
5	252	1268	-1267	321	6	-404	16680	3.08	9.24	12.32	3.08	-62.86	2231.6	0.11
apost= -- aant= 6.16 ainf= 9.24 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	283	2323	-1986	300	4	-456	19461	3.08	9.24	12.32	3.08	-73.34	2603.7	0.13
4	283	1527	-1845	316	6	-493	17007	3.08	9.24	12.32	3.08	-64.09	2275.4	0.11
5	283	1268	-1797	321	6	-505	16198	3.08	9.24	12.32	3.08	-61.04	2167.2	0.11
apost= -- aant= 6.16 ainf= 9.24 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	314	2323	-2596	300	4	-550	18740	3.08	9.24	10.78	3.08	-74.04	2849.1	0.15
4	314	1527	-2395	316	6	-592	16340	3.08	9.24	10.78	3.08	-64.56	2484.2	0.13
5	314	1268	-2326	321	6	-606	15550	3.08	9.24	10.78	3.08	-61.44	2364.1	0.12
apost= -- aant= 6.16 ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														

ASTA NUM. 13 NI 11217 NF 11146 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 6.5685 7.0992 20.6677 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	--													--
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	2119	-9514	-51	-155	-195	18670	3.08	9.24	10.78	3.08	-73.76	2838.4	0.15
4	0	1349	-8410	-59	-159	-219	16280	3.08	9.24	10.78	3.08	-64.32	2475.1	0.13
5	0	1098	-8040	-62	-160	-227	15490	3.08	9.24	10.78	3.08	-61.20	2355.0	0.12
apost= -- aant= 6.16 ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	35	2119	-10229	-51	-155	-177	15254	3.08	9.24	9.24	3.08	-63.72	2688.8	0.15
4	35	1349	-9051	-59	-159	-198	13260	3.08	9.24	9.24	3.08	-55.39	2337.2	0.12
5	35	1098	-8657	-62	-160	-205	12601	3.08	9.24	9.24	3.08	-52.64	2221.2	0.12
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	69	2119	-10943	-51	-155	-160	11591	3.08	9.24	9.24	3.08	-48.42	2043.2	0.10
4	69	1349	-9692	-59	-159	-178	10017	3.08	9.24	9.24	3.08	-41.85	1765.7	0.08
5	69	1098	-9274	-62	-160	-184	9499	3.08	9.24	9.24	3.08	-39.68	1674.4	0.07
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

3	104	2119	-11658	-51	-155	-142	7681	3.08	9.24	9.24	3.08	-18.61	155.9	0.00
4	104	1349	-10333	-59	-159	-157	6553	3.08	9.24	9.24	3.08	-15.87	133.0	0.00
5	104	1098	-9891	-62	-160	-162	6184	3.08	9.24	9.24	3.08	-14.98	125.5	0.00
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	138	2119	-12372	-51	-155	-125	3523	3.08	9.24	9.24	3.08	-8.53	71.5	0.00
4	138	1349	-10974	-59	-159	-137	2867	3.08	9.24	9.24	3.08	-6.95	58.2	0.00
5	138	1098	-10508	-62	-160	-140	2655	3.08	9.24	9.24	3.08	-6.43	53.9	0.00
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	173	2119	-13087	-51	-155	-107	-882	3.08	9.24	3.08	9.24	-2.14	17.9	0.00
4	173	1349	-11615	-59	-159	-116	-1041	3.08	9.24	3.08	9.24	-2.52	21.1	0.00
5	173	1098	-11125	-62	-160	-119	-1087	3.08	9.24	3.08	9.24	-2.63	22.1	0.00
apost= -- aant= 6.16 ainf= -- asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	208	2119	-13802	-51	-155	-90	-5535	3.08	9.24	3.08	9.24	-13.41	112.3	0.00
4	208	1349	-12256	-59	-159	-96	-5171	3.08	9.24	3.08	9.24	-12.53	104.9	0.00
5	208	1098	-11742	-62	-160	-97	-5043	3.08	9.24	3.08	9.24	-12.22	102.3	0.00
apost= -- aant= 6.16 ainf= -- asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	242	2119	-14516	-51	-155	-72	-10435	3.08	9.24	3.08	9.24	-43.59	1839.3	0.09
4	242	1349	-12897	-59	-159	-75	-9523	3.08	9.24	3.08	9.24	-39.78	1678.5	0.07
5	242	1098	-12359	-62	-160	-76	-9212	3.08	9.24	3.08	9.24	-38.48	1623.8	0.07
apost= -- aant= 6.16 ainf= -- asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	277	2119	-15231	-51	-155	-55	-15583	3.08	9.24	4.62	9.24	-63.00	2736.3	0.15
4	277	1349	-13538	-59	-159	-55	-14097	3.08	9.24	4.62	9.24	-56.99	2475.3	0.13
5	277	1098	-12976	-62	-160	-54	-13595	3.08	9.24	4.62	9.24	-54.96	2387.2	0.13
apost= -- aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	311	2119	-15945	-51	-155	-37	-20978	3.08	3.08	6.16	12.32	-74.35	2784.0	0.14
4	311	1349	-14179	-59	-159	-34	-18892	3.08	3.08	6.16	12.32	-66.96	2507.3	0.13
5	311	1098	-13593	-62	-160	-33	-18191	3.08	3.08	6.16	12.32	-64.47	2414.2	0.12
apost= -- aant= -- ainf= 3.08 asup= 9.24 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	346	2119	-16660	-51	-155	-20	-24121	9.24	3.08	7.70	13.85	-79.83	2849.2	0.14
4	346	1349	-14820	-59	-159	-14	-21687	9.24	3.08	7.70	13.85	-71.77	2561.7	0.13
5	346	1098	-14210	-62	-160	-11	-20868	9.24	3.08	7.70	13.85	-69.06	2465.0	0.12
apost= 6.16 aant= -- ainf= 4.62 asup= 10.78 (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 14 NI 10659 NF 11221 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 7.0000 6.0900 7.0992 20.1892 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC x [Fx] [Fy] [Fz] [Mx] [My] Mz [APOST] [AANT] AINF ASUP Sc Sf w														
cm kg kg*m cm² kg/cm² mm														
3	0	2543	16800	233	428	705	-28920	9.24	3.08	9.24	16.93	-87.28	2809.2	0.13
4	0	1601	14820	276	396	790	-25420	9.24	3.08	9.24	16.93	-76.72	2469.2	0.12
5	0	1295	14160	290	384	818	-24260	9.24	3.08	9.24	16.93	-73.22	2356.6	0.11
apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= 13.85 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	35	2543	16102	233	428	624	-23225	9.24	3.08	7.70	13.85	-76.86	2743.3	0.14
4	35	1601	14195	276	396	695	-20400	9.24	3.08	7.70	13.85	-67.51	2409.6	0.12
5	35	1295	13559	290	384	718	-19465	9.24	3.08	7.70	13.85	-64.42	2299.2	0.11
apost= 6.16 aant= -- ainf= 4.62 asup= 10.78 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	69	2543	15404	233	428	544	-17771	9.24	3.08	6.16	10.78	-65.94	2681.1	0.14
4	69	1601	13569	276	396	600	-15595	9.24	3.08	6.16	10.78	-57.87	2352.8	0.12
5	69	1295	12958	290	384	618	-14877	9.24	3.08	6.16	10.78	-55.20	2244.5	0.11
apost= 6.16 aant= -- ainf= 3.08 asup= 7.70 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	104	2543	14705	233	428	463	-12560	9.24	3.08	3.08	9.24	-52.47	2213.8	0.11
4	104	1601	12944	276	396	504	-11008	9.24	3.08	3.08	9.24	-45.98	1940.3	0.09
5	104	1295	12357	290	384	518	-10498	9.24	3.08	3.08	9.24	-43.85	1850.4	0.09
apost= 6.16 aant= -- ainf= -- asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	138	2543	14007	233	428	382	-7590	9.24	3.08	3.08	9.24	-18.39	154.0	0.00
4	138	1601	12318	276	396	409	-6636	9.24	3.08	3.08	9.24	-16.07	134.7	0.00
5	138	1295	11756	290	384	417	-6326	9.24	3.08	3.08	9.24	-15.32	128.4	0.00
apost= 6.16 aant= -- ainf= -- asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	173	2543	13309	233	428	302	-2862	9.24	3.08	3.08	9.24	-6.93	58.1	0.00
4	173	1601	11693	276	396	313	-2481	9.24	3.08	3.08	9.24	-6.01	50.3	0.00
5	173	1295	11156	290	384	317	-2362	9.24	3.08	3.08	9.24	-5.72	47.9	0.00

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

apost= 6.16 aant= -- ainf= -- asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	208	2543	12611	233	428	221	1624	9.24	3.08	9.24	3.08	-3.93	33.0	0.00
4	208	1601	11068	276	396	218	1458	9.24	3.08	9.24	3.08	-3.53	29.6	0.00
5	208	1295	10555	290	384	217	1394	9.24	3.08	9.24	3.08	-3.38	28.3	0.00
apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	242	2543	11913	233	428	141	5868	9.24	3.08	9.24	3.08	-14.22	119.1	0.00
4	242	1601	10442	276	396	122	5180	9.24	3.08	9.24	3.08	-12.55	105.1	0.00
5	242	1295	9954	290	384	116	4942	9.24	3.08	9.24	3.08	-11.97	100.3	0.00
apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	277	2543	11214	233	428	60	9871	9.24	3.08	9.24	3.08	-41.23	1739.9	0.08
4	277	1601	9817	276	396	27	8687	9.24	3.08	9.24	3.08	-36.29	1531.1	0.06
5	277	1295	9353	290	384	16	8283	9.24	3.08	9.24	3.08	-34.60	1459.9	0.06
apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	311	2543	10516	233	428	-21	13631	9.24	9.24	9.24	3.08	-56.94	2402.7	0.13
4	311	1601	9191	276	396	-69	11976	9.24	9.24	9.24	3.08	-50.03	2111.0	0.11
5	311	1295	8752	290	384	-84	11415	9.24	9.24	9.24	3.08	-47.69	2012.1	0.10
apost= 6.16 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	346	2543	9818	233	428	-101	17150	9.24	9.24	10.78	3.08	-67.76	2607.3	0.14
4	346	1601	8566	276	396	-164	15050	9.24	9.24	10.78	3.08	-59.46	2288.1	0.12
5	346	1295	8151	290	384	-184	14340	9.24	9.24	10.78	3.08	-56.66	2180.1	0.11
apost= 6.16 aant= 6.16 ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 15 NI 11221 NF 11220 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 7.0000 5.5300 6.4464 18.9764 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	2533	3167	462	135	726	17140	9.24	9.24	10.78	3.08	-67.72	2605.8	0.14
4	0	1569	2789	474	129	721	15040	9.24	9.24	10.78	3.08	-59.42	2286.5	0.12
5	0	1256	2665	478	127	719	14340	9.24	9.24	10.78	3.08	-56.66	2180.1	0.11
apost= 6.16 aant= 6.16 ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	31	2533	2570	462	135	580	18043	9.24	3.08	10.78	3.08	-71.28	2743.0	0.15
4	31	1569	2253	474	129	571	15833	9.24	3.08	10.78	3.08	-62.55	2407.0	0.12
5	31	1256	2149	478	127	569	15097	9.24	3.08	10.78	3.08	-59.65	2295.2	0.12
apost= 6.16 aant= -- ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	63	2533	1973	462	135	435	18758	9.24	3.08	10.78	3.08	-74.11	2851.7	0.15
4	63	1569	1717	474	129	422	16457	9.24	3.08	10.78	3.08	-65.02	2501.9	0.13
5	63	1256	1634	478	127	418	15692	9.24	3.08	10.78	3.08	-62.00	2385.6	0.12
apost= 6.16 aant= -- ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	94	2533	1377	462	135	290	19285	9.24	3.08	12.32	3.08	-72.67	2580.1	0.13
4	94	1569	1181	474	129	273	16912	9.24	3.08	12.32	3.08	-63.73	2262.7	0.11
5	94	1256	1118	478	127	268	16124	9.24	3.08	12.32	3.08	-60.76	2157.3	0.11
apost= 6.16 aant= -- ainf= 9.24 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	126	2533	780	462	135	145	19624	9.24	3.08	12.32	3.08	-73.95	2625.6	0.13
4	126	1569	645	474	129	124	17199	9.24	3.08	12.32	3.08	-64.81	2301.1	0.11
5	126	1256	602	478	127	117	16394	9.24	3.08	12.32	3.08	-61.78	2193.4	0.11
apost= 6.16 aant= -- ainf= 9.24 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	157	2533	183	462	135	-0	19776	9.24	9.24	12.32	3.08	-74.53	2645.9	0.14
4	157	1569	110	474	129	-25	17317	9.24	9.24	12.32	3.08	-65.26	2316.9	0.12
5	157	1256	87	478	127	-33	16502	9.24	9.24	12.32	3.08	-62.19	2207.9	0.11
apost= 6.16 aant= 6.16 ainf= 9.24 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	189	2533	-414	462	135	-146	19740	3.08	9.24	12.32	3.08	-74.39	2641.1	0.14
4	189	1569	-426	474	129	-174	17267	3.08	9.24	12.32	3.08	-65.07	2310.2	0.12
5	189	1256	-429	478	127	-184	16448	3.08	9.24	12.32	3.08	-61.99	2200.6	0.11
apost= -- aant= 6.16 ainf= 9.24 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	220	2533	-1011	462	135	-291	19517	3.08	9.24	12.32	3.08	-73.55	2611.2	0.13
4	220	1569	-962	474	129	-323	17048	3.08	9.24	12.32	3.08	-64.24	2280.9	0.11
5	220	1256	-945	478	127	-334	16232	3.08	9.24	12.32	3.08	-61.17	2171.7	0.11
apost= -- aant= 6.16 ainf= 9.24 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

3	252	2533	-1607	462	135	-436	19106	3.08	9.24	12.32	3.08	-72.00	2556.2	0.13
4	252	1569	-1498	474	129	-472	16661	3.08	9.24	12.32	3.08	-62.78	2229.0	0.11
5	252	1256	-1461	478	127	-484	15854	3.08	9.24	12.32	3.08	-59.74	2121.1	0.10
apost= -- aant= 6.16 ainf= 9.24 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	283	2533	-2204	462	135	-581	18507	3.08	9.24	10.78	3.08	-73.12	2813.6	0.15
4	283	1569	-2034	474	129	-621	16105	3.08	9.24	10.78	3.08	-63.63	2448.4	0.13
5	283	1256	-1976	478	127	-635	15313	3.08	9.24	10.78	3.08	-60.50	2328.0	0.12
apost= -- aant= 6.16 ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	314	2533	-2801	462	135	-727	17720	9.24	9.24	10.78	3.08	-70.01	2694.0	0.14
4	314	1569	-2570	474	129	-771	15380	9.24	9.24	10.78	3.08	-60.76	2338.2	0.12
5	314	1256	-2492	478	127	-785	14610	9.24	9.24	10.78	3.08	-57.72	2221.2	0.11
apost= 6.16 aant= 6.16 ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 16 NI 11220 NF 11147 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 7.0000 6.0900 7.0992 20.1892 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²			kg/cm²			mm
3	0	2466	-9702	124	-228	116	17800	9.24	9.24	10.78	3.08	-70.33	2706.1	0.14
4	0	1486	-8559	102	-200	71	15450	9.24	9.24	10.78	3.08	-61.04	2348.9	0.12
5	0	1167	-8177	95	-190	56	14670	9.24	9.24	10.78	3.08	-57.96	2230.3	0.11
apost= 6.16 aant= 6.16 ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	35	2466	-10401	124	-228	73	14322	9.24	3.08	9.24	3.08	-59.83	2524.4	0.14
4	35	1486	-9184	102	-200	36	12380	9.24	3.08	9.24	3.08	-51.72	2182.2	0.11
5	35	1167	-8777	95	-190	23	11737	9.24	3.08	9.24	3.08	-49.03	2068.8	0.10
apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	69	2466	-11100	124	-228	30	10602	9.24	9.24	9.24	3.08	-44.29	1868.7	0.09
4	69	1486	-9809	102	-200	0	9094	9.24	9.24	9.24	3.08	-37.99	1602.9	0.07
5	69	1167	-9378	95	-190	-10	8596	9.24	9.24	9.24	3.08	-35.91	1515.1	0.06
apost= 6.16 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	104	2466	-11798	124	-228	-13	6640	3.08	9.24	9.24	3.08	-16.08	134.8	0.00
4	104	1486	-10434	102	-200	-35	5591	3.08	9.24	9.24	3.08	-13.54	113.5	0.00
5	104	1167	-9978	95	-190	-43	5247	3.08	9.24	9.24	3.08	-12.71	106.5	0.00
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	138	2466	-12497	124	-228	-55	2436	3.08	9.24	9.24	3.08	-5.90	49.4	0.00
4	138	1486	-11059	102	-200	-71	1872	3.08	9.24	9.24	3.08	-4.54	38.0	0.00
5	138	1167	-10578	95	-190	-76	1690	3.08	9.24	9.24	3.08	-4.09	34.3	0.00
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	173	2466	-13196	124	-228	-98	-2009	3.08	9.24	3.08	9.24	-4.87	40.8	0.00
4	173	1486	-11685	102	-200	-106	-2062	3.08	9.24	3.08	9.24	-5.00	41.9	0.00
5	173	1167	-11179	95	-190	-108	-2074	3.08	9.24	3.08	9.24	-5.02	42.1	0.00
apost= -- aant= 6.16 ainf= -- asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	208	2466	-13895	124	-228	-141	-6696	3.08	9.24	3.08	9.24	-16.22	135.9	0.00
4	208	1486	-12310	102	-200	-141	-6214	3.08	9.24	3.08	9.24	-15.05	126.1	0.00
5	208	1167	-11779	95	-190	-141	-6046	3.08	9.24	3.08	9.24	-14.64	122.7	0.00
apost= -- aant= 6.16 ainf= -- asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	242	2466	-14594	124	-228	-184	-11624	3.08	9.24	3.08	9.24	-48.56	2048.9	0.10
4	242	1486	-12935	102	-200	-177	-10581	3.08	9.24	3.08	9.24	-44.20	1865.0	0.09
5	242	1167	-12379	95	-190	-174	-10225	3.08	9.24	3.08	9.24	-42.71	1802.3	0.08
apost= -- aant= 6.16 ainf= -- asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	277	2466	-15292	124	-228	-227	-16794	3.08	9.24	6.16	10.78	-62.32	2533.7	0.13
4	277	1486	-13560	102	-200	-212	-15164	3.08	9.24	6.16	10.78	-56.27	2287.8	0.12
5	277	1167	-12979	95	-190	-207	-14612	3.08	9.24	6.16	10.78	-54.22	2204.5	0.11
apost= -- aant= 6.16 ainf= 3.08 asup= 7.70 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	311	2466	-15991	124	-228	-270	-22206	3.08	9.24	7.70	13.85	-73.49	2623.0	0.13
4	311	1486	-14185	102	-200	-248	-19964	3.08	9.24	7.70	13.85	-66.07	2358.2	0.11
5	311	1167	-13580	95	-190	-240	-19207	3.08	9.24	7.70	13.85	-63.57	2268.8	0.11
apost= -- aant= 6.16 ainf= 4.62 asup= 10.78 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	346	2466	-16690	124	-228	-313	-25357	3.08	9.24	7.70	15.39	-81.08	2707.8	0.13
4	346	1486	-14810	102	-200	-283	-22759	3.08	9.24	7.70	15.39	-72.77	2430.4	0.12
5	346	1167	-14180	95	-190	-273	-21883	3.08	9.24	7.70	15.39	-69.97	2336.9	0.11

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

apost= -- aant= 6.16 ainf= 4.62 asup= 12.32 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 17 NI 10660 NF 11224 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 6.0900 7.0992 20.1892 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	---
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	4020	16120	-10	422	249	-28090	9.24	3.08	9.24	16.93	-84.78	2728.6	0.13
4	0	3237	14200	54	371	377	-24580	9.24	3.08	9.24	16.93	-74.18	2387.6	0.11
5	0	2983	13560	74	354	420	-23420	9.24	3.08	9.24	16.93	-70.68	2275.0	0.11

apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= 13.85 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	35	4020	15421	-10	422	252	-22633	9.24	3.08	7.70	13.85	-74.90	2673.4	0.13
4	35	3237	13575	54	371	359	-19776	9.24	3.08	7.70	13.85	-65.45	2335.9	0.11
5	35	2983	12959	74	354	394	-18832	9.24	3.08	7.70	13.85	-62.32	2224.4	0.11

apost= 6.16 aant= -- ainf= 4.62 asup= 10.78 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	69	4020	14722	-10	422	256	-17417	9.24	3.08	6.16	10.78	-64.63	2627.7	0.14
4	69	3237	12949	54	371	340	-15187	9.24	3.08	6.16	10.78	-56.35	2291.3	0.12
5	69	2983	12359	74	354	368	-14451	9.24	3.08	6.16	10.78	-53.62	2180.3	0.11

apost= 6.16 aant= -- ainf= 3.08 asup= 7.70 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	104	4020	14023	-10	422	259	-12444	9.24	3.08	3.08	9.24	-51.98	2193.4	0.11
4	104	3237	12324	54	371	322	-10816	9.24	3.08	3.08	9.24	-45.18	1906.4	0.09
5	104	2983	11758	74	354	342	-10279	9.24	3.08	3.08	9.24	-42.94	1811.8	0.08

apost= 6.16 aant= -- ainf= -- asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	138	4020	13324	-10	422	263	-7712	9.24	3.08	3.08	9.24	-18.68	156.5	0.00
4	138	3237	11698	54	371	303	-6660	9.24	3.08	3.08	9.24	-16.13	135.2	0.00
5	138	2983	11157	74	354	317	-6314	9.24	3.08	3.08	9.24	-15.30	128.1	0.00

apost= 6.16 aant= -- ainf= -- asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	173	4020	12625	-10	422	266	-3222	9.24	3.08	3.08	9.24	-7.80	65.4	0.00
4	173	3237	11073	54	371	285	-2721	9.24	3.08	3.08	9.24	-6.59	55.2	0.00
5	173	2983	10557	74	354	291	-2557	9.24	3.08	3.08	9.24	-6.19	51.9	0.00

apost= 6.16 aant= -- ainf= -- asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	208	4020	11925	-10	422	270	1026	9.24	3.08	9.24	3.08	-2.49	20.8	0.00
4	208	3237	10448	54	371	266	1002	9.24	3.08	9.24	3.08	-2.43	20.3	0.00
5	208	2983	9956	74	354	265	992	9.24	3.08	9.24	3.08	-2.40	20.1	0.00

apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	242	4020	11226	-10	422	273	5032	9.24	3.08	9.24	3.08	-12.19	102.1	0.00
4	242	3237	9822	54	371	247	4508	9.24	3.08	9.24	3.08	-10.92	91.5	0.00
5	242	2983	9355	74	354	239	4333	9.24	3.08	9.24	3.08	-10.50	87.9	0.00

apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	277	4020	10527	-10	422	277	8797	9.24	3.08	9.24	3.08	-36.75	1550.6	0.06
4	277	3237	9197	54	371	229	7799	9.24	3.08	9.24	3.08	-18.89	158.3	0.00
5	277	2983	8754	74	354	214	7467	9.24	3.08	9.24	3.08	-18.09	151.5	0.00

apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	311	4020	9828	-10	422	280	12319	9.24	3.08	9.24	3.08	-51.46	2171.5	0.11
4	311	3237	8571	54	371	210	10872	9.24	3.08	9.24	3.08	-45.42	1916.4	0.09
5	311	2983	8154	74	354	188	10392	9.24	3.08	9.24	3.08	-43.41	1831.8	0.09

apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	346	4020	9129	-10	422	284	15600	9.24	3.08	9.24	3.08	-65.17	2749.7	0.15
4	346	3237	7946	54	371	192	13730	9.24	3.08	9.24	3.08	-57.36	2420.1	0.13
5	346	2983	7553	74	354	162	13110	9.24	3.08	9.24	3.08	-54.77	2310.8	0.12

apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 18 NI 11224 NF 11223 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 5.5300 6.4464 18.9764 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	---
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

3	0	4135	3077	513	155	903	15350	9.24	3.08	9.24	3.08	-64.12	2705.7	0.15
4	0	3364	2693	523	151	884	13530	9.24	3.08	9.24	3.08	-56.52	2384.9	0.13
5	0	3115	2566	527	150	878	12920	9.24	3.08	9.24	3.08	-53.97	2277.4	0.12
apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	31	4135	2480	513	155	742	16225	9.24	3.08	10.78	3.08	-64.10	2466.6	0.13
4	31	3364	2157	523	151	719	14293	9.24	3.08	10.78	3.08	-56.47	2172.9	0.11
5	31	3115	2050	527	150	713	13646	9.24	3.08	10.78	3.08	-53.91	2074.6	0.10
apost= 6.16 aant= -- ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	63	4135	1883	513	155	580	16912	9.24	3.08	10.78	3.08	-66.82	2571.1	0.14
4	63	3364	1621	523	151	555	14887	9.24	3.08	10.78	3.08	-58.81	2263.2	0.12
5	63	3115	1535	527	150	547	14210	9.24	3.08	10.78	3.08	-56.14	2160.3	0.11
apost= 6.16 aant= -- ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	94	4135	1286	513	155	419	17411	9.24	3.08	10.78	3.08	-68.79	2647.0	0.14
4	94	3364	1085	523	151	390	15312	9.24	3.08	10.78	3.08	-60.50	2327.9	0.12
5	94	3115	1019	527	150	381	14611	9.24	3.08	10.78	3.08	-57.73	2221.3	0.11
apost= 6.16 aant= -- ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	126	4135	689	513	155	257	17722	9.24	3.08	10.78	3.08	-70.02	2694.3	0.14
4	126	3364	549	523	151	226	15569	9.24	3.08	10.78	3.08	-61.51	2366.9	0.12
5	126	3115	503	527	150	216	14850	9.24	3.08	10.78	3.08	-58.67	2257.7	0.12
apost= 6.16 aant= -- ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	157	4135	92	513	155	96	17846	9.24	3.08	10.78	3.08	-70.51	2713.2	0.14
4	157	3364	13	523	151	61	15657	9.24	3.08	10.78	3.08	-61.86	2380.4	0.12
5	157	3115	-12	527	150	50	14927	9.24	3.08	10.78	3.08	-58.98	2269.4	0.12
apost= 6.16 aant= -- ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	189	4135	-504	513	155	-65	17782	3.08	9.24	10.78	3.08	-70.26	2703.5	0.14
4	189	3364	-523	523	151	-103	15577	3.08	9.24	10.78	3.08	-61.54	2368.2	0.12
5	189	3115	-528	527	150	-115	14842	3.08	9.24	10.78	3.08	-58.64	2256.5	0.12
apost= -- aant= 6.16 ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	220	4135	-1101	513	155	-227	17531	3.08	9.24	10.78	3.08	-69.26	2665.2	0.14
4	220	3364	-1059	523	151	-268	15328	3.08	9.24	10.78	3.08	-60.56	2330.3	0.12
5	220	3115	-1044	527	150	-281	14595	3.08	9.24	10.78	3.08	-57.66	2218.9	0.11
apost= -- aant= 6.16 ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	252	4135	-1698	513	155	-388	17092	3.08	9.24	10.78	3.08	-67.53	2598.4	0.14
4	252	3364	-1595	523	151	-432	14911	3.08	9.24	10.78	3.08	-58.91	2266.9	0.12
5	252	3115	-1560	527	150	-447	14186	3.08	9.24	10.78	3.08	-56.05	2156.6	0.11
apost= -- aant= 6.16 ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	283	4135	-2295	513	155	-550	16465	3.08	9.24	10.78	3.08	-65.05	2503.1	0.13
4	283	3364	-2131	523	151	-597	14325	3.08	9.24	10.78	3.08	-56.59	2177.8	0.11
5	283	3115	-2075	527	150	-612	13614	3.08	9.24	10.78	3.08	-53.79	2069.7	0.10
apost= -- aant= 6.16 ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	314	4135	-2892	513	155	-711	15650	9.24	9.24	10.78	3.08	-61.83	2379.3	0.12
4	314	3364	-2667	523	151	-761	13570	9.24	9.24	10.78	3.08	-53.61	2063.1	0.10
5	314	3115	-2591	527	150	-778	12880	9.24	9.24	10.78	3.08	-50.89	1958.2	0.10

apost= 6.16 aant= 6.16 ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 19 NI 11223 NF 11148 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 6.0900 7.0992 20.1892 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	4144	-8407	192	-683	201	15700	9.24	9.24	10.78	3.08	-62.03	2386.9	0.12
4	0	3397	-7450	156	-581	137	13610	9.24	9.24	10.78	3.08	-53.77	2069.1	0.10
5	0	3155	-7129	144	-546	116	12920	9.24	9.24	10.78	3.08	-51.05	1964.2	0.10
apost= 6.16 aant= 6.16 ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	35	4144	-9105	192	-683	134	12671	9.24	4.62	9.24	3.08	-52.93	2233.4	0.12
4	35	3397	-8075	156	-581	83	10924	9.24	4.62	9.24	3.08	-45.63	1925.5	0.09
5	35	3155	-7729	144	-546	66	10350	9.24	4.62	9.24	3.08	-43.23	1824.3	0.09
apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	69	4144	-9804	192	-683	68	9400	9.24	4.62	9.24	3.08	-39.27	1656.8	0.07
4	69	3397	-8700	156	-581	29	8022	9.24	4.62	9.24	3.08	-19.43	162.8	0.00

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

5	69	3155	-8329	144	-546	16	7572	9.24	4.62	9.24	3.08	-18.34	153.7	0.00
apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	104	4144	-10502	192	-683	1	5887	9.24	9.24	9.24	3.08	-14.26	119.5	0.00
4	104	3397	-9325	156	-581	-25	4903	9.24	9.24	9.24	3.08	-11.88	99.5	0.00
5	104	3155	-8929	144	-546	-34	4586	9.24	9.24	9.24	3.08	-11.11	93.1	0.00
apost= 6.16 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	138	4144	-11200	192	-683	-65	2132	4.62	9.24	9.24	3.08	-5.17	43.3	0.00
4	138	3397	-9950	156	-581	-79	1568	4.62	9.24	9.24	3.08	-3.80	31.8	0.00
5	138	3155	-9529	144	-546	-84	1392	4.62	9.24	9.24	3.08	-3.37	28.3	0.00
apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	173	4144	-11899	192	-683	-132	-1864	4.62	9.24	3.08	9.24	-4.51	37.8	0.00
4	173	3397	-10575	156	-581	-133	-1982	4.62	9.24	3.08	9.24	-4.80	40.2	0.00
5	173	3155	-10130	144	-546	-133	-2009	4.62	9.24	3.08	9.24	-4.87	40.8	0.00
apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= -- asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	208	4144	-12597	192	-683	-199	-6102	4.62	9.24	3.08	9.24	-14.78	123.8	0.00
4	208	3397	-11200	156	-581	-187	-5750	4.62	9.24	3.08	9.24	-13.93	116.7	0.00
5	208	3155	-10730	144	-546	-183	-5618	4.62	9.24	3.08	9.24	-13.61	114.0	0.00
apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= -- asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	242	4144	-13295	192	-683	-265	-10581	4.62	9.24	3.08	9.24	-44.20	1865.1	0.09
4	242	3397	-11825	156	-581	-241	-9733	4.62	9.24	3.08	9.24	-40.66	1715.6	0.08
5	242	3155	-11330	144	-546	-233	-9434	4.62	9.24	3.08	9.24	-39.41	1662.9	0.07
apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= -- asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	277	4144	-13993	192	-683	-332	-15302	4.62	9.24	4.62	9.24	-61.87	2687.1	0.15
4	277	3397	-12450	156	-581	-295	-13932	4.62	9.24	4.62	9.24	-56.33	2446.5	0.13
5	277	3155	-11930	144	-546	-283	-13458	4.62	9.24	4.62	9.24	-54.41	2363.3	0.13
apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	311	4144	-14692	192	-683	-398	-20265	4.62	9.24	6.16	12.32	-71.82	2689.5	0.14
4	311	3397	-13075	156	-581	-349	-18348	4.62	9.24	6.16	12.32	-65.03	2435.1	0.12
5	311	3155	-12530	144	-546	-333	-17690	4.62	9.24	6.16	12.32	-62.70	2347.8	0.12
apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 3.08 asup= 9.24 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	346	4144	-15390	192	-683	-465	-23162	4.62	9.24	7.70	13.85	-76.65	2735.8	0.14
4	346	3397	-13700	156	-581	-403	-20925	4.62	9.24	7.70	13.85	-69.25	2471.7	0.12
5	346	3155	-13130	144	-546	-382	-20160	4.62	9.24	7.70	13.85	-66.72	2381.4	0.12
apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 4.62 asup= 10.78 (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 20 NI 10661 NF 11227 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot. qy medio: 7.0000 3.0450 3.5496 13.5946 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²			kg/cm²			mm
3	0	3529	9530	-689	1136	-1333	-15160	4.62	9.24	4.62	9.24	-61.29	2662.1	0.15
4	0	2849	8545	-619	983	-1183	-13370	4.62	9.24	4.62	9.24	-54.05	2347.8	0.12
5	0	2633	8218	-597	932	-1135	-12780	4.62	9.24	4.62	9.24	-51.67	2244.2	0.12
apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	35	3529	9060	-689	1136	-1095	-11943	4.62	9.24	4.62	9.24	-48.28	2097.2	0.11
4	35	2849	8111	-619	983	-969	-10487	4.62	9.24	4.62	9.24	-42.40	1841.6	0.09
5	35	2633	7797	-597	932	-928	-10008	4.62	9.24	4.62	9.24	-40.46	1757.4	0.08
apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	69	3529	8589	-689	1136	-856	-8889	4.62	9.24	4.62	9.24	-35.94	1560.9	0.06
4	69	2849	7678	-619	983	-754	-7755	4.62	9.24	4.62	9.24	-18.55	156.6	0.00
5	69	2633	7375	-597	932	-722	-7382	4.62	9.24	4.62	9.24	-17.66	149.1	0.00
apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	104	3529	8119	-689	1136	-618	-5998	4.62	9.24	3.08	9.24	-14.53	121.7	0.00
4	104	2849	7244	-619	983	-540	-5172	4.62	9.24	3.08	9.24	-12.53	105.0	0.00
5	104	2633	6954	-597	932	-515	-4902	4.62	9.24	3.08	9.24	-11.87	99.5	0.00
apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= -- asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	138	3529	7648	-689	1136	-379	-3269	4.62	9.24	3.08	9.24	-7.92	66.4	0.00
4	138	2849	6810	-619	983	-326	-2740	4.62	9.24	3.08	9.24	-6.64	55.6	0.00
5	138	2633	6533	-597	932	-308	-2568	4.62	9.24	3.08	9.24	-6.22	52.1	0.00
apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= -- asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

3	173	3529	7178	-689	1136	-141	-704	4.62	9.24	3.08	9.24	-1.71	14.3	0.00
4	173	2849	6377	-619	983	-111	-458	4.62	9.24	3.08	9.24	-1.11	9.3	0.00
5	173	2633	6112	-597	932	-102	-379	4.62	9.24	3.08	9.24	-0.92	7.7	0.00
apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= -- asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	208	3529	6707	-689	1136	97	1699	9.24	4.62	9.24	3.08	-4.11	34.5	0.00
4	208	2849	5943	-619	983	103	1674	9.24	4.62	9.24	3.08	-4.06	34.0	0.00
5	208	2633	5690	-597	932	105	1664	9.24	4.62	9.24	3.08	-4.03	33.8	0.00
apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	242	3529	6237	-689	1136	336	3939	9.24	4.62	9.24	3.08	-9.54	79.9	0.00
4	242	2849	5509	-619	983	317	3656	9.24	4.62	9.24	3.08	-8.86	74.2	0.00
5	242	2633	5269	-597	932	312	3560	9.24	4.62	9.24	3.08	-8.62	72.3	0.00
apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	277	3529	5766	-689	1136	574	6016	9.24	4.62	9.24	3.08	-14.57	122.1	0.00
4	277	2849	5075	-619	983	532	5488	9.24	4.62	9.24	3.08	-13.29	111.4	0.00
5	277	2633	4848	-597	932	518	5311	9.24	4.62	9.24	3.08	-12.87	107.8	0.00
apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	311	3529	5296	-689	1136	813	7930	9.24	4.62	9.24	3.08	-19.21	160.9	0.00
4	311	2849	4642	-619	983	746	7170	9.24	4.62	9.24	3.08	-17.37	145.5	0.00
5	311	2633	4426	-597	932	725	6917	9.24	4.62	9.24	3.08	-16.75	140.4	0.00
apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	346	3529	4825	-689	1136	1051	9681	9.24	4.62	9.24	3.08	-40.44	1706.4	0.08
4	346	2849	4208	-619	983	961	8702	9.24	4.62	9.24	3.08	-36.35	1533.9	0.06
5	346	2633	4005	-597	932	932	8376	9.24	4.62	9.24	3.08	-34.99	1476.4	0.06
apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 21 NI 11227 NF 11226 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 7.0000 3.0450 3.5496 13.5946 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	3637	1857	569	82	1216	9993	9.24	4.62	9.24	3.08	-41.74	1761.4	0.08
4	0	2972	1640	564	84	1154	8974	9.24	4.62	9.24	3.08	-37.49	1581.8	0.07
5	0	2760	1569	563	85	1134	8634	9.24	4.62	9.24	3.08	-36.07	1521.9	0.06
apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	31	3637	1429	569	82	1037	10510	9.24	3.08	9.24	3.08	-43.90	1852.5	0.09
4	31	2972	1246	564	84	977	9428	9.24	3.08	9.24	3.08	-39.38	1661.8	0.07
5	31	2760	1186	563	85	957	9067	9.24	3.08	9.24	3.08	-37.88	1598.3	0.07
apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	63	3637	1002	569	82	858	10892	9.24	3.08	9.24	3.08	-45.50	1919.9	0.09
4	63	2972	852	564	84	799	9758	9.24	3.08	9.24	3.08	-40.76	1720.0	0.08
5	63	2760	803	563	85	780	9380	9.24	3.08	9.24	3.08	-39.19	1653.4	0.07
apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	94	3637	574	569	82	679	11140	9.24	3.08	9.24	3.08	-46.53	1963.5	0.10
4	94	2972	458	564	84	622	9964	9.24	3.08	9.24	3.08	-41.62	1756.3	0.08
5	94	2760	420	563	85	603	9573	9.24	3.08	9.24	3.08	-39.99	1687.4	0.07
apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	126	3637	147	569	82	500	11253	9.24	3.08	9.24	3.08	-47.01	1983.5	0.10
4	126	2972	64	564	84	444	10046	9.24	3.08	9.24	3.08	-41.97	1770.8	0.08
5	126	2760	37	563	85	426	9645	9.24	3.08	9.24	3.08	-40.29	1700.1	0.08
apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	157	3637	-281	569	82	321	11232	9.24	3.08	9.24	3.08	-46.92	1979.8	0.10
4	157	2972	-330	564	84	267	10004	9.24	3.08	9.24	3.08	-41.79	1763.4	0.08
5	157	2760	-346	563	85	249	9597	9.24	3.08	9.24	3.08	-40.09	1691.6	0.07
apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	189	3637	-709	569	82	142	11076	9.24	3.08	9.24	3.08	-46.27	1952.3	0.10
4	189	2972	-725	564	84	89	9838	9.24	3.08	9.24	3.08	-41.10	1734.2	0.08
5	189	2760	-728	563	85	72	9428	9.24	3.08	9.24	3.08	-39.38	1661.8	0.07
apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	220	3637	-1136	569	82	-37	10786	3.08	9.24	9.24	3.08	-45.06	1901.2	0.09
4	220	2972	-1119	564	84	-88	9549	3.08	9.24	9.24	3.08	-39.89	1683.1	0.07

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

5	220	2760	-1111	563	85	-105	9139	3.08	9.24	9.24	3.08	-38.18	1610.9	0.07
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	252	3637	-1564	569	82	-216	10362	3.08	9.24	9.24	3.08	-43.28	1826.4	0.09
4	252	2972	-1513	564	84	-266	9135	3.08	9.24	9.24	3.08	-38.16	1610.2	0.07
5	252	2760	-1494	563	85	-282	8729	3.08	9.24	9.24	3.08	-36.47	1538.7	0.06
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	283	3637	-1991	569	82	-395	9802	3.08	9.24	9.24	3.08	-40.95	1727.8	0.08
4	283	2972	-1907	564	84	-443	8597	3.08	9.24	9.24	3.08	-35.92	1515.4	0.06
5	283	2760	-1877	563	85	-460	8199	3.08	9.24	9.24	3.08	-19.86	166.4	0.00
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	314	3637	-2419	569	82	-574	9109	4.62	9.24	9.24	4.62	-36.83	1599.5	0.07
4	314	2972	-2301	564	84	-621	7936	4.62	9.24	9.24	4.62	-18.99	160.2	0.00
5	314	2760	-2260	563	85	-637	7549	4.62	9.24	9.24	4.62	-18.06	152.4	0.00
apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 22 NI 11226 NF 11149 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot. qy medio: 7.0000 3.0450 3.5496 13.5946 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	3886	-5823	59	-1785	-107	8999	4.62	9.24	9.24	4.62	-36.38	1580.2	0.07
4	0	3205	-5254	9	-1534	-184	7847	4.62	9.24	9.24	4.62	-18.78	158.5	0.00
5	0	2988	-5063	-7	-1450	-209	7468	4.62	9.24	9.24	4.62	-17.87	150.8	0.00
apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	35	3886	-6294	59	-1785	-128	6902	4.62	9.24	9.24	4.62	-16.52	139.4	0.00
4	35	3205	-5688	9	-1534	-187	5954	4.62	9.24	9.24	4.62	-14.25	120.2	0.00
5	35	2988	-5484	-7	-1450	-206	5643	4.62	9.24	9.24	4.62	-13.50	113.9	0.00
apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	69	3886	-6764	59	-1785	-148	4643	4.62	9.24	9.24	4.62	-11.11	93.8	0.00
4	69	3205	-6121	9	-1534	-190	3912	4.62	9.24	9.24	4.62	-9.36	79.0	0.00
5	69	2988	-5906	-7	-1450	-204	3672	4.62	9.24	9.24	4.62	-8.79	74.2	0.00
apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	104	3886	-7235	59	-1785	-169	2221	4.62	9.24	9.24	4.62	-5.31	44.9	0.00
4	104	3205	-6555	9	-1534	-193	1719	4.62	9.24	9.24	4.62	-4.11	34.7	0.00
5	104	2988	-6327	-7	-1450	-201	1556	4.62	9.24	9.24	4.62	-3.72	31.4	0.00
apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	138	3886	-7706	59	-1785	-189	-364	4.62	9.24	4.62	9.24	-0.87	7.3	0.00
4	138	3205	-6988	9	-1534	-196	-624	4.62	9.24	4.62	9.24	-1.49	12.6	0.00
5	138	2988	-6748	-7	-1450	-199	-706	4.62	9.24	4.62	9.24	-1.69	14.3	0.00
apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	173	3886	-8177	59	-1785	-209	-3111	4.62	9.24	4.62	9.24	-7.44	62.8	0.00
4	173	3205	-7422	9	-1534	-200	-3116	4.62	9.24	4.62	9.24	-7.46	62.9	0.00
5	173	2988	-7170	-7	-1450	-197	-3114	4.62	9.24	4.62	9.24	-7.45	62.9	0.00
apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	208	3886	-8647	59	-1785	-230	-6021	4.62	9.24	4.62	9.24	-14.41	121.6	0.00
4	208	3205	-7856	9	-1534	-203	-5759	4.62	9.24	4.62	9.24	-13.78	116.3	0.00
5	208	2988	-7591	-7	-1450	-194	-5668	4.62	9.24	4.62	9.24	-13.56	114.4	0.00
apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	242	3886	-9118	59	-1785	-250	-9094	4.62	9.24	4.62	9.24	-36.77	1597.0	0.07
4	242	3205	-8289	9	-1534	-206	-8552	4.62	9.24	4.62	9.24	-34.57	1501.7	0.06
5	242	2988	-8012	-7	-1450	-192	-8367	4.62	9.24	4.62	9.24	-33.83	1469.3	0.06
apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	277	3886	-9589	59	-1785	-271	-12330	4.62	9.24	4.62	9.24	-49.85	2165.2	0.11
4	277	3205	-8723	9	-1534	-209	-11495	4.62	9.24	4.62	9.24	-46.47	2018.4	0.10
5	277	2988	-8433	-7	-1450	-189	-11212	4.62	9.24	4.62	9.24	-45.33	1968.9	0.10
apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	311	3886	-10059	59	-1785	-291	-15729	4.62	9.24	4.62	9.24	-63.59	2762.0	0.15
4	311	3205	-9156	9	-1534	-212	-14587	4.62	9.24	4.62	9.24	-58.98	2561.5	0.14
5	311	2988	-8855	-7	-1450	-187	-14203	4.62	9.24	4.62	9.24	-57.42	2494.1	0.14
apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

3	346	3886	-10530	59	-1785	-311	-17711	4.62	9.24	6.16	10.78	-65.71	2671.9	0.14
4	346	3205	-9590	9	-1534	-215	-16392	4.62	9.24	6.16	10.78	-60.82	2472.9	0.13
5	346	2988	-9276	-7	-1450	-184	-15949	4.62	9.24	6.16	10.78	-59.18	2406.1	0.12
apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 3.08 asup= 7.70 (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 23 NI 11151 NF 11210 SEZ. Rp B= 35.0 H= 55.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot. qy medio: 4.8125 6.2370 6.2832 17.3327 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	2918	10080	-64	-504	-94	-13248	3.08	6.16	6.16	10.78	-78.51	2609.6	0.13
4	0	2664	9026	-85	-438	-131	-12066	3.08	6.16	6.16	10.78	-71.50	2376.8	0.12
5	0	2584	8678	-91	-416	-143	-11688	3.08	6.16	6.16	10.78	-69.26	2302.4	0.12
apost= -- aant= 3.08 ainf= 3.08 asup= 7.70 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	31	2918	9551	-64	-504	-75	-11761	3.08	6.16	4.62	9.24	-76.24	2697.3	0.14
4	31	2664	8554	-85	-438	-105	-10735	3.08	6.16	4.62	9.24	-69.58	2462.0	0.13
5	31	2584	8225	-91	-416	-115	-10408	3.08	6.16	4.62	9.24	-67.46	2386.9	0.13
apost= -- aant= 3.08 ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	61	2918	9021	-64	-504	-55	-8924	3.08	6.16	4.62	7.70	-61.58	2438.1	0.14
4	61	2664	8082	-85	-438	-79	-8194	3.08	6.16	4.62	7.70	-56.54	2238.7	0.12
5	61	2584	7772	-91	-416	-87	-7964	3.08	6.16	4.62	7.70	-54.95	2175.8	0.12
apost= -- aant= 3.08 ainf= 1.54 asup= 4.62 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	92	2918	8492	-64	-504	-36	-6249	3.08	6.16	3.08	6.16	-48.71	2125.0	0.12
4	92	2664	7610	-85	-438	-53	-5797	3.08	6.16	3.08	6.16	-45.19	1971.5	0.11
5	92	2584	7320	-91	-416	-59	-5658	3.08	6.16	3.08	6.16	-44.11	1924.1	0.10
apost= -- aant= 3.08 ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	122	2918	7962	-64	-504	-16	-3735	3.08	6.16	3.08	6.16	-16.65	137.3	0.00
4	122	2664	7138	-85	-438	-27	-3545	3.08	6.16	3.08	6.16	-15.80	130.3	0.00
5	122	2584	6867	-91	-416	-31	-3491	3.08	6.16	3.08	6.16	-15.56	128.3	0.00
apost= -- aant= 3.08 ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	153	2918	7433	-64	-504	4	-1383	3.08	3.08	3.08	6.16	-6.17	50.8	0.00
4	153	2664	6667	-85	-438	-2	-1436	3.08	3.08	3.08	6.16	-6.40	52.8	0.00
5	153	2584	6414	-91	-416	-3	-1462	3.08	3.08	3.08	6.16	-6.51	53.7	0.00
apost= -- aant= -- ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	183	2918	6903	-64	-504	23	807	6.16	3.08	6.16	3.08	-3.60	29.6	0.00
4	183	2664	6195	-85	-438	24	528	6.16	3.08	6.16	3.08	-2.35	19.4	0.00
5	183	2584	5961	-91	-416	25	429	6.16	3.08	6.16	3.08	-1.91	15.8	0.00
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	214	2918	6373	-64	-504	43	2835	6.16	3.08	6.16	3.08	-12.64	104.2	0.00
4	214	2664	5723	-85	-438	50	2348	6.16	3.08	6.16	3.08	-10.47	86.3	0.00
5	214	2584	5508	-91	-416	52	2182	6.16	3.08	6.16	3.08	-9.72	80.2	0.00
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	244	2918	5844	-64	-504	62	4701	6.16	3.08	6.16	3.08	-36.65	1598.8	0.07
4	244	2664	5251	-85	-438	76	4024	6.16	3.08	6.16	3.08	-17.94	147.9	0.00
5	244	2584	5056	-91	-416	80	3796	6.16	3.08	6.16	3.08	-16.92	139.5	0.00
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	275	2918	5314	-64	-504	82	6406	6.16	3.08	6.16	3.08	-49.94	2178.5	0.12
4	275	2664	4779	-85	-438	102	5555	6.16	3.08	6.16	3.08	-43.31	1889.2	0.10
5	275	2584	4603	-91	-416	108	5271	6.16	3.08	6.16	3.08	-41.09	1792.7	0.09
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	306	2918	4785	-64	-504	102	7949	6.16	6.16	6.16	3.08	-61.97	2703.2	0.17
4	306	2664	4307	-85	-438	128	6943	6.16	6.16	6.16	3.08	-54.12	2361.1	0.14
5	306	2584	4150	-91	-416	136	6609	6.16	6.16	6.16	3.08	-51.52	2247.5	0.13
apost= 3.08 aant= 3.08 ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 24 NI 11210 NF 10521 SEZ. Rp B= 35.0 H= 55.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot. qy medio: 4.8125 7.6545 7.7112 20.1782 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	2774	-417	-108	333	-205	7875	6.16	6.16	6.16	3.08	-61.39	2678.0	0.16
4	0	2532	-265	-109	277	-203	6866	6.16	6.16	6.16	3.08	-53.52	2334.9	0.14
5	0	2455	-214	-110	259	-202	6531	6.16	6.16	6.16	3.08	-50.91	2221.0	0.13
apost= 3.08 aant= 3.08 ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	38	2774	-1176	-108	333	-165	7575	3.08	6.16	6.16	3.08	-59.05	2576.1	0.16
4	38	2532	-937	-109	277	-161	6640	3.08	6.16	6.16	3.08	-51.76	2258.0	0.13
5	38	2455	-858	-110	259	-161	6329	3.08	6.16	6.16	3.08	-49.34	2152.4	0.12
apost= -- aant= 3.08 ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	75	2774	-1935	-108	333	-124	6990	3.08	6.16	6.16	3.08	-54.49	2377.0	0.14
4	75	2532	-1610	-109	277	-120	6161	3.08	6.16	6.16	3.08	-48.02	2095.0	0.12
5	75	2455	-1501	-110	259	-119	5886	3.08	6.16	6.16	3.08	-45.88	2001.5	0.11
apost= -- aant= 3.08 ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	113	2774	-2695	-108	333	-83	6119	3.08	6.16	6.16	3.08	-47.70	2080.7	0.11
4	113	2532	-2282	-109	277	-79	5428	3.08	6.16	6.16	3.08	-42.32	1845.9	0.09
5	113	2455	-2144	-110	259	-78	5200	3.08	6.16	6.16	3.08	-40.53	1768.2	0.09
apost= -- aant= 3.08 ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	151	2774	-3454	-108	333	-42	4961	3.08	6.16	6.16	3.08	-38.68	1687.2	0.08
4	151	2532	-2955	-109	277	-38	4443	3.08	6.16	6.16	3.08	-19.80	163.3	0.00
5	151	2455	-2788	-110	259	-37	4271	3.08	6.16	6.16	3.08	-19.04	157.0	0.00
apost= -- aant= 3.08 ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	188	2774	-4214	-108	333	-1	3518	3.08	6.16	6.16	3.08	-15.68	129.3	0.00
4	188	2532	-3627	-109	277	3	3204	3.08	6.16	6.16	3.08	-14.28	117.8	0.00
5	188	2455	-3431	-110	259	5	3101	3.08	6.16	6.16	3.08	-13.82	114.0	0.00
apost= -- aant= 3.08 ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	226	2774	-4973	-108	333	40	1790	6.16	3.08	6.16	3.08	-7.98	65.8	0.00
4	226	2532	-4299	-109	277	45	1713	6.16	3.08	6.16	3.08	-7.63	62.9	0.00
5	226	2455	-4074	-110	259	46	1689	6.16	3.08	6.16	3.08	-7.53	62.1	0.00
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	263	2774	-5733	-108	333	80	-225	6.16	3.08	6.16	6.16	-0.97	8.2	0.00
4	263	2532	-4972	-109	277	86	-32	6.16	3.08	6.16	6.16	-0.14	1.2	0.00
5	263	2455	-4718	-110	259	87	34	6.16	3.08	6.16	6.16	-0.15	1.2	0.00
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	301	2774	-6492	-108	333	121	-2526	6.16	3.08	3.08	6.16	-11.26	92.8	0.00
4	301	2532	-5644	-109	277	127	-2029	6.16	3.08	3.08	6.16	-9.05	74.6	0.00
5	301	2455	-5361	-110	259	129	-1862	6.16	3.08	3.08	6.16	-8.30	68.4	0.00
apost= 3.08 aant= -- ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	339	2774	-7252	-108	333	162	-5112	6.16	3.08	3.08	6.16	-39.85	1738.4	0.08
4	339	2532	-6317	-109	277	168	-4280	6.16	3.08	3.08	6.16	-19.08	157.3	0.00
5	339	2455	-6005	-110	259	170	-4001	6.16	3.08	3.08	6.16	-17.83	147.0	0.00
apost= 3.08 aant= -- ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	376	2774	-8011	-108	333	203	-7984	6.16	3.08	3.08	6.16	-62.24	2715.1	0.17
4	376	2532	-6989	-109	277	209	-6784	6.16	3.08	3.08	6.16	-52.89	2307.0	0.13
5	376	2455	-6648	-110	259	212	-6382	6.16	3.08	3.08	6.16	-49.75	2170.3	0.12
apost= 3.08 aant= -- ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 25 NI 11141 NF 11213 SEZ. Rp B= 35.0 H= 55.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 4.8125 6.2370 6.2832 17.3327 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	-2620	10590	-59	-76	-67	-13532	3.08	6.16	4.62	9.24	-87.71	3103.3	0.17
4	0	-2824	9455	-68	-68	-87	-12322	3.08	6.16	4.62	9.24	-79.87	2825.9	0.15
5	0	-2889	9074	-71	-66	-94	-11919	3.08	6.16	4.62	9.24	-77.26	2733.5	0.15
apost= -- aant= 3.08 ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	31	-2620	10061	-59	-76	-48	-11965	3.08	6.16	4.62	9.24	-77.56	2744.1	0.15
4	31	-2824	8983	-68	-68	-67	-10924	3.08	6.16	4.62	9.24	-70.81	2505.2	0.13
5	31	-2889	8621	-71	-66	-72	-10577	3.08	6.16	4.62	9.24	-68.56	2425.6	0.13

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

apost= --		aant= 3.08 ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)												
3	61	-2620	9531	-59	-76	-30	-8972	3.08	6.16	3.08	6.16	-69.94	3051.0	0.19
4	61	-2824	8511	-68	-68	-46	-8251	3.08	6.16	3.08	6.16	-64.32	2806.0	0.17
5	61	-2889	8169	-71	-66	-50	-8011	3.08	6.16	3.08	6.16	-62.45	2724.4	0.17
apost= --		aant= 3.08 ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)												
3	92	-2620	9002	-59	-76	-12	-6140	3.08	6.16	3.08	6.16	-47.87	2088.1	0.12
4	92	-2824	8039	-68	-68	-25	-5723	3.08	6.16	3.08	6.16	-44.62	1946.3	0.10
5	92	-2889	7716	-71	-66	-29	-5584	3.08	6.16	3.08	6.16	-43.53	1899.1	0.10
apost= --		aant= 3.08 ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)												
3	122	-2620	8472	-59	-76	6	-3470	6.16	3.08	3.08	6.16	-15.47	127.5	0.00
4	122	-2824	7567	-68	-68	-4	-3340	6.16	3.08	3.08	6.16	-14.89	122.7	0.00
5	122	-2889	7263	-71	-66	-7	-3296	6.16	3.08	3.08	6.16	-14.69	121.1	0.00
apost= 3.08		aant= --	ainf= --		asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)									
3	153	-2620	7943	-59	-76	24	-962	6.16	3.08	3.08	6.16	-4.29	35.4	0.00
4	153	-2824	7096	-68	-68	17	-1100	6.16	3.08	3.08	6.16	-4.90	40.4	0.00
5	153	-2889	6810	-71	-66	15	-1146	6.16	3.08	3.08	6.16	-5.11	42.1	0.00
apost= 3.08		aant= --	ainf= --		asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)									
3	183	-2620	7414	-59	-76	42	1384	6.16	3.08	6.16	3.08	-6.17	50.9	0.00
4	183	-2824	6624	-68	-68	38	996	6.16	3.08	6.16	3.08	-4.44	36.6	0.00
5	183	-2889	6358	-71	-66	37	866	6.16	3.08	6.16	3.08	-3.86	31.8	0.00
apost= 3.08		aant= --	ainf= 3.08		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)							
3	214	-2620	6884	-59	-76	60	3568	6.16	3.08	6.16	3.08	-15.90	131.1	0.00
4	214	-2824	6152	-68	-68	59	2947	6.16	3.08	6.16	3.08	-13.14	108.3	0.00
5	214	-2889	5905	-71	-66	58	2740	6.16	3.08	6.16	3.08	-12.21	100.7	0.00
apost= 3.08		aant= --	ainf= 3.08		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)							
3	244	-2620	6355	-59	-76	78	5591	6.16	3.08	6.16	3.08	-43.58	1901.3	0.10
4	244	-2824	5680	-68	-68	80	4754	6.16	3.08	6.16	3.08	-37.06	1616.8	0.07
5	244	-2889	5452	-71	-66	80	4475	6.16	3.08	6.16	3.08	-34.89	1521.9	0.06
apost= 3.08		aant= --	ainf= 3.08		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)							
3	275	-2620	5825	-59	-76	96	7452	6.16	3.08	6.16	3.08	-58.09	2534.1	0.15
4	275	-2824	5208	-68	-68	101	6417	6.16	3.08	6.16	3.08	-50.03	2182.3	0.12
5	275	-2889	5000	-71	-66	102	6072	6.16	3.08	6.16	3.08	-47.34	2065.0	0.11
apost= 3.08		aant= --	ainf= 3.08		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)							
3	306	-2620	5296	-59	-76	114	9151	6.16	3.08	7.70	3.08	-65.83	2511.2	0.14
4	306	-2824	4736	-68	-68	121	7936	6.16	3.08	7.70	3.08	-57.09	2177.8	0.12
5	306	-2889	4547	-71	-66	124	7531	6.16	3.08	7.70	3.08	-54.18	2066.7	0.11
apost= 3.08		aant= --	ainf= 4.62		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)							
ASTA NUM. 26 NI 11213 NF 10522 SEZ. Rp B= 35.0 H= 55.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 4.8125 7.6545 7.7112 20.1782 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
	cm	kg			kg*m			cm²			kg/cm²			mm
3	0	-2597	-1473	-39	61	11	9249	6.16	3.08	7.70	3.08	-66.54	2538.1	0.14
4	0	-2817	-1172	-45	32	2	8019	6.16	3.08	7.70	3.08	-57.69	2200.6	0.12
5	0	-2887	-1073	-48	24	-1	7609	6.16	3.08	7.70	3.08	-54.74	2088.1	0.11
apost= 3.08		aant= --	ainf= 4.62		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)							
3	38	-2597	-2233	-39	61	26	8551	6.16	3.08	6.16	3.08	-66.66	2908.0	0.18
4	38	-2817	-1844	-45	32	19	7451	6.16	3.08	6.16	3.08	-58.09	2533.9	0.15
5	38	-2887	-1716	-48	24	17	7084	6.16	3.08	6.16	3.08	-55.22	2409.1	0.14
apost= 3.08		aant= --	ainf= 3.08		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)							
3	75	-2597	-2992	-39	61	40	7568	6.16	3.08	6.16	3.08	-59.00	2573.6	0.16
4	75	-2817	-2517	-45	32	36	6631	6.16	3.08	6.16	3.08	-51.69	2254.8	0.13
5	75	-2887	-2360	-48	24	34	6317	6.16	3.08	6.16	3.08	-49.25	2148.3	0.12
apost= 3.08		aant= --	ainf= 3.08		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)							
3	113	-2597	-3752	-39	61	55	6299	6.16	3.08	6.16	3.08	-49.10	2141.9	0.12
4	113	-2817	-3189	-45	32	53	5557	6.16	3.08	6.16	3.08	-43.32	1889.6	0.10
5	113	-2887	-3003	-48	24	52	5308	6.16	3.08	6.16	3.08	-41.38	1805.1	0.09
apost= 3.08		aant= --	ainf= 3.08		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)							
3	151	-2597	-4511	-39	61	70	4743	6.16	3.08	6.16	3.08	-36.98	1613.1	0.07

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

4	151	-2817	-3862	-45	32	70	4230	6.16	3.08	6.16	3.08	-18.85	155.4	0.00
5	151	-2887	-3646	-48	24	70	4057	6.16	3.08	6.16	3.08	-18.08	149.1	0.00
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	188	-2597	-5271	-39	61	84	2902	6.16	3.08	6.16	3.08	-12.94	106.7	0.00
4	188	-2817	-4534	-45	32	87	2650	6.16	3.08	6.16	3.08	-11.81	97.4	0.00
5	188	-2887	-4290	-48	24	88	2563	6.16	3.08	6.16	3.08	-11.43	94.2	0.00
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	226	-2597	-6030	-39	61	99	776	6.16	3.08	6.16	3.08	-3.46	28.5	0.00
4	226	-2817	-5206	-45	32	104	817	6.16	3.08	6.16	3.08	-3.64	30.0	0.00
5	226	-2887	-4933	-48	24	106	828	6.16	3.08	6.16	3.08	-3.69	30.4	0.00
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	263	-2597	-6790	-39	61	113	-1637	6.16	3.08	3.08	6.16	-7.30	60.2	0.00
4	263	-2817	-5879	-45	32	121	-1269	6.16	3.08	3.08	6.16	-5.66	46.6	0.00
5	263	-2887	-5576	-48	24	124	-1150	6.16	3.08	3.08	6.16	-5.13	42.3	0.00
apost= 3.08 aant= -- ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	301	-2597	-7549	-39	61	128	-4336	6.16	3.08	3.08	6.16	-19.32	159.3	0.00
4	301	-2817	-6551	-45	32	138	-3608	6.16	3.08	3.08	6.16	-16.08	132.6	0.00
5	301	-2887	-6219	-48	24	142	-3370	6.16	3.08	3.08	6.16	-15.02	123.8	0.00
apost= 3.08 aant= -- ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	339	-2597	-8309	-39	61	143	-7320	6.16	3.08	3.08	6.16	-57.06	2489.2	0.15
4	339	-2817	-7224	-45	32	155	-6201	6.16	3.08	3.08	6.16	-48.34	2108.7	0.12
5	339	-2887	-6863	-48	24	160	-5832	6.16	3.08	3.08	6.16	-45.46	1983.2	0.11
apost= 3.08 aant= -- ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	376	-2597	-9068	-39	61	157	-10590	6.16	3.08	4.62	7.70	-73.07	2893.3	0.17
4	376	-2817	-7896	-45	32	173	-9046	6.16	3.08	4.62	7.70	-62.42	2471.5	0.14
5	376	-2887	-7506	-48	24	178	-8536	6.16	3.08	4.62	7.70	-58.90	2332.1	0.13
apost= 3.08 aant= -- ainf= 1.54 asup= 4.62 (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 27 NI 11146 NF 11216 SEZ. Rp B= 35.0 H= 55.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 4.8125 5.9645 6.4464 17.2234 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
	cm	kg			kg*m			cm²			kg/cm²			mm
3	0	-3952	10510	-50	-40	-10	-13104	3.08	6.16	4.62	9.24	-84.94	3005.2	0.16
4	0	-4043	9353	-53	-36	-22	-11927	3.08	6.16	4.62	9.24	-77.31	2735.4	0.15
5	0	-4072	8965	-54	-36	-25	-11525	3.08	6.16	4.62	9.24	-74.71	2643.2	0.14
apost= -- aant= 3.08 ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	31	-3952	9984	-50	-40	5	-11550	6.16	6.16	4.62	7.70	-79.70	3155.6	0.18
4	31	-4043	8886	-53	-36	-5	-10544	6.16	6.16	4.62	7.70	-72.76	2880.7	0.17
5	31	-4072	8518	-54	-36	-9	-10200	6.16	6.16	4.62	7.70	-70.38	2786.6	0.16
apost= 3.08 aant= 3.08 ainf= 1.54 asup= 4.62 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	61	-3952	9457	-50	-40	21	-8581	6.16	3.08	3.08	6.16	-66.89	2918.0	0.18
4	61	-4043	8419	-53	-36	11	-7901	6.16	3.08	3.08	6.16	-61.59	2686.8	0.16
5	61	-4072	8070	-54	-36	8	-7666	6.16	3.08	3.08	6.16	-59.76	2606.9	0.16
apost= 3.08 aant= -- ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	92	-3952	8931	-50	-40	36	-5772	6.16	3.08	3.08	6.16	-45.00	1962.9	0.10
4	92	-4043	7952	-53	-36	27	-5400	6.16	3.08	3.08	6.16	-42.10	1836.5	0.09
5	92	-4072	7623	-54	-36	24	-5269	6.16	3.08	3.08	6.16	-41.07	1791.8	0.09
apost= 3.08 aant= -- ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	122	-3952	8405	-50	-40	51	-3124	6.16	3.08	3.08	6.16	-13.93	114.8	0.00
4	122	-4043	7485	-53	-36	43	-3042	6.16	3.08	3.08	6.16	-13.56	111.8	0.00
5	122	-4072	7175	-54	-36	41	-3009	6.16	3.08	3.08	6.16	-13.41	110.6	0.00
apost= 3.08 aant= -- ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	153	-3952	7879	-50	-40	66	-637	6.16	3.08	3.08	6.16	-2.84	23.4	0.00
4	153	-4043	7018	-53	-36	60	-827	6.16	3.08	3.08	6.16	-3.69	30.4	0.00
5	153	-4072	6728	-54	-36	58	-885	6.16	3.08	3.08	6.16	-3.94	32.5	0.00
apost= 3.08 aant= -- ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	183	-3952	7352	-50	-40	82	1689	6.16	3.08	6.16	3.08	-7.53	62.1	0.00
4	183	-4043	6550	-53	-36	76	1245	6.16	3.08	6.16	3.08	-5.55	45.8	0.00
5	183	-4072	6281	-54	-36	74	1102	6.16	3.08	6.16	3.08	-4.91	40.5	0.00

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

apost= 3.08		aant= --		ainf= 3.08		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	214	-3952	6826	-50	-40	97	3855	6.16	3.08	6.16	3.08	-17.18	141.7	0.00
4	214	-4043	6083	-53	-36	92	3175	6.16	3.08	6.16	3.08	-14.15	116.7	0.00
5	214	-4072	5833	-54	-36	91	2952	6.16	3.08	6.16	3.08	-13.16	108.5	0.00
apost= 3.08		aant= --		ainf= 3.08		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	244	-3952	6300	-50	-40	112	5860	6.16	3.08	6.16	3.08	-45.68	1992.7	0.11
4	244	-4043	5616	-53	-36	109	4962	6.16	3.08	6.16	3.08	-38.68	1687.4	0.08
5	244	-4072	5386	-54	-36	108	4666	6.16	3.08	6.16	3.08	-36.37	1586.7	0.07
apost= 3.08		aant= --		ainf= 3.08		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	275	-3952	5773	-50	-40	127	7704	6.16	3.08	6.16	3.08	-60.05	2619.8	0.16
4	275	-4043	5149	-53	-36	125	6606	6.16	3.08	6.16	3.08	-51.50	2246.6	0.13
5	275	-4072	4938	-54	-36	124	6243	6.16	3.08	6.16	3.08	-48.67	2123.0	0.12
apost= 3.08		aant= --		ainf= 3.08		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	306	-3952	5247	-50	-40	143	9387	6.16	3.08	6.16	3.08	-73.18	3192.2	0.20
4	306	-4043	4682	-53	-36	141	8108	6.16	3.08	6.16	3.08	-63.21	2757.3	0.17
5	306	-4072	4491	-54	-36	141	7683	6.16	3.08	6.16	3.08	-59.89	2612.7	0.16
apost= 3.08		aant= --		ainf= 3.08		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
ASTA NUM. 28 NI 11216 NF 10523 SEZ. Rp B= 35.0 H= 55.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 4.8125 7.1725 7.7520 19.7370 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	-4194	-1672	251	-88	483	9503	6.16	3.08	6.16	3.08	-74.08	3231.7	0.21
4	0	-4261	-1354	232	-89	448	8214	6.16	3.08	6.16	3.08	-64.03	2793.3	0.17
5	0	-4282	-1250	226	-89	437	7786	6.16	3.08	6.16	3.08	-60.70	2647.8	0.16
apost= 3.08		aant= --		ainf= 3.08		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	38	-4194	-2415	251	-88	388	8734	6.16	3.08	6.16	3.08	-68.09	2970.1	0.19
4	38	-4261	-2009	232	-89	360	7581	6.16	3.08	6.16	3.08	-59.10	2578.1	0.16
5	38	-4282	-1876	226	-89	352	7198	6.16	3.08	6.16	3.08	-56.11	2447.7	0.15
apost= 3.08		aant= --		ainf= 3.08		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	75	-4194	-3158	251	-88	294	7685	6.16	3.08	6.16	3.08	-59.91	2613.4	0.16
4	75	-4261	-2665	232	-89	273	6702	6.16	3.08	6.16	3.08	-52.24	2279.0	0.13
5	75	-4282	-2502	226	-89	266	6374	6.16	3.08	6.16	3.08	-49.69	2167.5	0.12
apost= 3.08		aant= --		ainf= 3.08		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	113	-4194	-3900	251	-88	199	6357	6.16	3.08	6.16	3.08	-49.55	2161.7	0.12
4	113	-4261	-3320	232	-89	185	5576	6.16	3.08	6.16	3.08	-43.47	1896.1	0.10
5	113	-4282	-3128	226	-89	181	5314	6.16	3.08	6.16	3.08	-41.43	1807.1	0.09
apost= 3.08		aant= --		ainf= 3.08		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	151	-4194	-4643	251	-88	104	4749	6.16	3.08	6.16	3.08	-37.02	1614.9	0.07
4	151	-4261	-3975	232	-89	98	4203	6.16	3.08	6.16	3.08	-18.73	154.5	0.00
5	151	-4282	-3754	226	-89	96	4019	6.16	3.08	6.16	3.08	-17.91	147.7	0.00
apost= 3.08		aant= --		ainf= 3.08		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	188	-4194	-5386	251	-88	10	2861	6.16	3.08	6.16	3.08	-12.75	105.1	0.00
4	188	-4261	-4631	232	-89	11	2584	6.16	3.08	6.16	3.08	-11.52	94.9	0.00
5	188	-4282	-4381	226	-89	11	2488	6.16	3.08	6.16	3.08	-11.09	91.4	0.00
apost= 3.08		aant= --		ainf= 3.08		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	226	-4194	-6129	251	-88	-85	694	3.08	6.16	6.16	3.08	-3.09	25.5	0.00
4	226	-4261	-5286	232	-89	-77	717	3.08	6.16	6.16	3.08	-3.20	26.4	0.00
5	226	-4282	-5007	226	-89	-74	721	3.08	6.16	6.16	3.08	-3.21	26.5	0.00
apost= --		aant= 3.08		ainf= 3.08		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	263	-4194	-6872	251	-88	-179	-1752	3.08	6.16	3.08	6.16	-7.81	64.4	0.00
4	263	-4261	-5941	232	-89	-164	-1395	3.08	6.16	3.08	6.16	-6.22	51.3	0.00
5	263	-4282	-5633	226	-89	-160	-1281	3.08	6.16	3.08	6.16	-5.71	47.1	0.00
apost= --		aant= 3.08		ainf= --		asup= 3.08		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	301	-4194	-7614	251	-88	-274	-4479	3.08	6.16	3.08	6.16	-34.91	1523.1	0.06
4	301	-4261	-6596	232	-89	-252	-3754	3.08	6.16	3.08	6.16	-16.73	138.0	0.00
5	301	-4282	-6259	226	-89	-245	-3519	3.08	6.16	3.08	6.16	-15.69	129.3	0.00
apost= --		aant= 3.08		ainf= --		asup= 3.08		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	339	-4194	-8357	251	-88	-368	-7485	3.08	6.16	3.08	6.16	-58.35	2545.3	0.15

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

4	339	-4261	-7252	232	-89	-339	-6360	3.08	6.16	3.08	6.16	-49.58	2163.0	0.12
5	339	-4282	-6885	226	-89	-330	-5993	3.08	6.16	3.08	6.16	-46.72	2037.9	0.11

apost= -- aant= 3.08 ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	376	-4194	-9100	251	-88	-463	-10770	3.08	6.16	4.62	7.70	-74.32	2942.5	0.17
4	376	-4261	-7907	232	-89	-427	-9213	3.08	6.16	4.62	7.70	-63.57	2517.1	0.14
5	376	-4282	-7511	226	-89	-415	-8702	3.08	6.16	4.62	7.70	-60.05	2377.5	0.13

apost= -- aant= 3.08 ainf= 1.54 asup= 4.62 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 29 NI 11147 NF 11219 SEZ. Rp B= 35.0 H= 55.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 4.8125 5.5300 6.4464 16.7889 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm		kg			kg*m				cm²			kg/cm²	mm
3	0	-1888	10380	37	-12	122	-13153	6.16	3.08	4.62	9.24	-85.26	3016.5	0.16
4	0	-2384	9218	43	-15	126	-11977	6.16	3.08	4.62	9.24	-77.64	2746.9	0.15
5	0	-2543	8828	44	-17	128	-11566	6.16	3.08	4.62	9.24	-74.97	2652.5	0.14

apost= 3.08 aant= -- ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	31	-1888	9867	37	-12	111	-11617	6.16	3.08	4.62	9.24	-75.30	2664.3	0.14
4	31	-2384	8764	43	-15	113	-10613	6.16	3.08	4.62	9.24	-68.79	2433.9	0.13
5	31	-2543	8394	44	-17	114	-10260	6.16	3.08	4.62	9.24	-66.50	2353.0	0.12

apost= 3.08 aant= -- ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	61	-1888	9354	37	-12	100	-8681	6.16	3.08	3.08	6.16	-67.67	2952.2	0.18
4	61	-2384	8310	43	-15	100	-8004	6.16	3.08	3.08	6.16	-62.40	2721.9	0.17
5	61	-2543	7960	44	-17	101	-7762	6.16	3.08	3.08	6.16	-60.51	2639.7	0.16

apost= 3.08 aant= -- ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	92	-1888	8842	37	-12	88	-5902	6.16	3.08	3.08	6.16	-46.01	2007.0	0.11
4	92	-2384	7857	43	-15	87	-5534	6.16	3.08	3.08	6.16	-43.14	1882.0	0.10
5	92	-2543	7525	44	-17	87	-5397	6.16	3.08	3.08	6.16	-42.07	1835.4	0.09

apost= 3.08 aant= -- ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	122	-1888	8329	37	-12	77	-3279	6.16	3.08	3.08	6.16	-14.61	120.5	0.00
4	122	-2384	7403	43	-15	74	-3203	6.16	3.08	3.08	6.16	-14.28	117.7	0.00
5	122	-2543	7091	44	-17	74	-3165	6.16	3.08	3.08	6.16	-14.11	116.3	0.00

apost= 3.08 aant= -- ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	153	-1888	7816	37	-12	65	-813	6.16	3.08	3.08	6.16	-3.62	29.9	0.00
4	153	-2384	6949	43	-15	61	-1010	6.16	3.08	3.08	6.16	-4.50	37.1	0.00
5	153	-2543	6657	44	-17	60	-1065	6.16	3.08	3.08	6.16	-4.75	39.1	0.00

apost= 3.08 aant= -- ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	183	-1888	7303	37	-12	54	1496	6.16	3.08	6.16	3.08	-6.67	55.0	0.00
4	183	-2384	6495	43	-15	48	1044	6.16	3.08	6.16	3.08	-4.65	38.4	0.00
5	183	-2543	6223	44	-17	46	902	6.16	3.08	6.16	3.08	-4.02	33.1	0.00

apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	214	-1888	6790	37	-12	42	3649	6.16	3.08	6.16	3.08	-16.27	134.1	0.00
4	214	-2384	6041	43	-15	35	2960	6.16	3.08	6.16	3.08	-13.19	108.8	0.00
5	214	-2543	5789	44	-17	33	2736	6.16	3.08	6.16	3.08	-12.20	100.6	0.00

apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	244	-1888	6278	37	-12	31	5645	6.16	3.08	6.16	3.08	-44.01	1919.7	0.10
4	244	-2384	5588	43	-15	22	4736	6.16	3.08	6.16	3.08	-36.92	1610.7	0.07
5	244	-2543	5354	44	-17	19	4438	6.16	3.08	6.16	3.08	-19.78	163.1	0.00

apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	275	-1888	5765	37	-12	20	7484	6.16	3.08	6.16	3.08	-58.35	2545.2	0.15
4	275	-2384	5134	43	-15	9	6374	6.16	3.08	6.16	3.08	-49.69	2167.8	0.12
5	275	-2543	4920	44	-17	6	6007	6.16	3.08	6.16	3.08	-46.83	2042.9	0.11

apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	306	-1888	5252	37	-12	8	9167	6.16	3.08	7.70	3.08	-65.95	2515.6	0.14
4	306	-2384	4680	43	-15	-4	7874	6.16	3.08	7.70	3.08	-56.65	2160.8	0.12
5	306	-2543	4486	44	-17	-8	7444	6.16	3.08	7.70	3.08	-53.55	2042.8	0.11

apost= 3.08 aant= -- ainf= 4.62 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 30 NI 11219 NF 10524 SEZ. Rp B= 35.0 H= 55.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 4.8125 6.6500 7.7520 19.2145 kg/cm

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	-1969	-1524	494	-92	919	9150	6.16	3.08	7.70	3.08	-65.83	2510.9	0.14
4	0	-2487	-1180	469	-78	868	7854	6.16	3.08	7.70	3.08	-56.50	2155.3	0.12
5	0	-2653	-1068	461	-73	852	7424	6.16	3.08	7.70	3.08	-53.41	2037.3	0.11
apost= 3.08 aant= -- ainf= 4.62 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	38	-1969	-2247	494	-92	733	8440	6.16	3.08	6.16	3.08	-65.79	2870.1	0.18
4	38	-2487	-1816	469	-78	692	7290	6.16	3.08	6.16	3.08	-56.83	2479.2	0.15
5	38	-2653	-1675	461	-73	679	6908	6.16	3.08	6.16	3.08	-53.85	2349.2	0.14
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	75	-1969	-2970	494	-92	547	7457	6.16	3.08	6.16	3.08	-58.14	2536.0	0.15
4	75	-2487	-2451	469	-78	515	6487	6.16	3.08	6.16	3.08	-50.57	2206.1	0.13
5	75	-2653	-2281	461	-73	505	6164	6.16	3.08	6.16	3.08	-48.05	2096.1	0.12
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	113	-1969	-3694	494	-92	361	6203	6.16	3.08	6.16	3.08	-48.36	2109.4	0.12
4	113	-2487	-3087	469	-78	339	5445	6.16	3.08	6.16	3.08	-42.45	1851.6	0.09
5	113	-2653	-2888	461	-73	332	5191	6.16	3.08	6.16	3.08	-40.47	1765.3	0.09
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	151	-1969	-4417	494	-92	175	4676	6.16	3.08	6.16	3.08	-36.45	1590.2	0.07
4	151	-2487	-3723	469	-78	162	4163	6.16	3.08	6.16	3.08	-18.56	153.0	0.00
5	151	-2653	-3494	461	-73	158	3990	6.16	3.08	6.16	3.08	-17.79	146.6	0.00
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	188	-1969	-5140	494	-92	-11	2877	3.08	6.16	6.16	3.08	-12.82	105.7	0.00
4	188	-2487	-4359	469	-78	-14	2642	3.08	6.16	6.16	3.08	-11.78	97.1	0.00
5	188	-2653	-4101	461	-73	-15	2561	3.08	6.16	6.16	3.08	-11.42	94.1	0.00
apost= -- aant= 3.08 ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	226	-1969	-5863	494	-92	-197	806	3.08	6.16	6.16	3.08	-3.59	29.6	0.00
4	226	-2487	-4994	469	-78	-191	882	3.08	6.16	6.16	3.08	-3.93	32.4	0.00
5	226	-2653	-4707	461	-73	-188	904	3.08	6.16	6.16	3.08	-4.03	33.2	0.00
apost= -- aant= 3.08 ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	263	-1969	-6586	494	-92	-383	-1537	3.08	6.16	3.08	6.16	-6.85	56.5	0.00
4	263	-2487	-5630	469	-78	-367	-1117	3.08	6.16	3.08	6.16	-4.98	41.0	0.00
5	263	-2653	-5314	461	-73	-362	-982	3.08	6.16	3.08	6.16	-4.38	36.1	0.00
apost= -- aant= 3.08 ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	301	-1969	-7310	494	-92	-569	-4153	3.08	6.16	3.08	6.16	-18.51	152.6	0.00
4	301	-2487	-6266	469	-78	-543	-3355	3.08	6.16	3.08	6.16	-14.96	123.3	0.00
5	301	-2653	-5920	461	-73	-535	-3096	3.08	6.16	3.08	6.16	-13.80	113.8	0.00
apost= -- aant= 3.08 ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	339	-1969	-8033	494	-92	-755	-7040	3.08	6.16	3.08	6.16	-54.88	2394.1	0.14
4	339	-2487	-6901	469	-78	-720	-5833	3.08	6.16	3.08	6.16	-45.47	1983.6	0.11
5	339	-2653	-6527	461	-73	-709	-5438	3.08	6.16	3.08	6.16	-42.39	1849.2	0.09
apost= -- aant= 3.08 ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	376	-1969	-8756	494	-92	-941	-10200	3.08	6.16	4.62	7.70	-70.38	2786.7	0.16
4	376	-2487	-7537	469	-78	-896	-8550	3.08	6.16	4.62	7.70	-59.00	2335.9	0.13
5	376	-2653	-7133	461	-73	-882	-8008	3.08	6.16	4.62	7.70	-55.26	2187.9	0.12

apost= -- aant= 3.08 ainf= 1.54 asup= 4.62 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 31 NI 11148 NF 11222 SEZ. Rp B= 35.0 H= 55.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 4.8125 5.5300 6.4464 16.7889 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	815	10080	69	-158	198	-12818	6.16	3.08	4.62	9.24	-83.09	2939.7	0.16
4	0	552	8979	79	-140	208	-11713	6.16	3.08	4.62	9.24	-75.93	2686.3	0.14
5	0	469	8609	82	-134	211	-11339	6.16	3.08	4.62	9.24	-73.50	2600.4	0.14
apost= 3.08 aant= -- ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

3	31	815	9568	69	-158	177	-11327	6.16	3.08	4.62	9.24	-73.42	2597.8	0.14
4	31	552	8525	79	-140	183	-10387	6.16	3.08	4.62	9.24	-67.33	2382.1	0.13
5	31	469	8175	82	-134	186	-10067	6.16	3.08	4.62	9.24	-65.25	2308.7	0.12
apost= 3.08 aant= -- ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	61	815	9055	69	-158	156	-8481	6.16	3.08	3.08	6.16	-66.12	2884.2	0.18
4	61	552	8071	79	-140	159	-7852	6.16	3.08	3.08	6.16	-61.21	2670.2	0.16
5	61	469	7741	82	-134	161	-7636	6.16	3.08	3.08	6.16	-59.53	2596.8	0.16
apost= 3.08 aant= -- ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	92	815	8543	69	-158	134	-5792	6.16	3.08	3.08	6.16	-45.15	1969.7	0.11
4	92	552	7618	79	-140	135	-5456	6.16	3.08	3.08	6.16	-42.53	1855.3	0.10
5	92	469	7306	82	-134	136	-5338	6.16	3.08	3.08	6.16	-41.61	1815.4	0.09
apost= 3.08 aant= -- ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	122	815	8030	69	-158	113	-3259	6.16	3.08	3.08	6.16	-14.53	119.8	0.00
4	122	552	7164	79	-140	111	-3198	6.16	3.08	3.08	6.16	-14.26	117.5	0.00
5	122	469	6872	82	-134	110	-3173	6.16	3.08	3.08	6.16	-14.14	116.6	0.00
apost= 3.08 aant= -- ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	153	815	7518	69	-158	92	-883	6.16	3.08	3.08	6.16	-3.94	32.5	0.00
4	153	552	6710	79	-140	87	-1079	6.16	3.08	3.08	6.16	-4.81	39.7	0.00
5	153	469	6438	82	-134	85	-1140	6.16	3.08	3.08	6.16	-5.08	41.9	0.00
apost= 3.08 aant= -- ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	183	815	7005	69	-158	71	1336	6.16	3.08	6.16	3.08	-5.95	49.1	0.00
4	183	552	6256	79	-140	63	901	6.16	3.08	6.16	3.08	-4.01	33.1	0.00
5	183	469	6004	82	-134	60	760	6.16	3.08	6.16	3.08	-3.39	27.9	0.00
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	214	815	6493	69	-158	50	3398	6.16	3.08	6.16	3.08	-15.15	124.9	0.00
4	214	552	5802	79	-140	39	2742	6.16	3.08	6.16	3.08	-12.22	100.8	0.00
5	214	469	5570	82	-134	35	2527	6.16	3.08	6.16	3.08	-11.27	92.9	0.00
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	244	815	5980	69	-158	28	5304	6.16	3.08	6.16	3.08	-41.35	1803.8	0.09
4	244	552	5349	79	-140	15	4445	6.16	3.08	6.16	3.08	-19.81	163.4	0.00
5	244	469	5135	82	-134	10	4162	6.16	3.08	6.16	3.08	-18.55	153.0	0.00
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	275	815	5468	69	-158	7	7054	6.16	6.16	6.16	3.08	-54.99	2398.7	0.14
4	275	552	4895	79	-140	-10	6009	6.16	6.16	6.16	3.08	-46.85	2043.6	0.11
5	275	469	4701	82	-134	-15	5664	6.16	6.16	6.16	3.08	-44.16	1926.3	0.10
apost= 3.08 aant= 3.08 ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	306	815	4955	69	-158	-14	8646	6.16	6.16	7.70	3.08	-62.20	2372.6	0.13
4	306	552	4441	79	-140	-34	7435	6.16	6.16	7.70	3.08	-53.49	2040.3	0.11
5	306	469	4267	82	-134	-41	7034	6.16	6.16	7.70	3.08	-50.60	1930.3	0.10
apost= 3.08 aant= 3.08 ainf= 4.62 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 32 NI 11222 NF 10525 SEZ. Rp B= 35.0 H= 55.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 4.8125 6.6500 7.7520 19.2145 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	826	-888	524	-221	988	8795	6.16	6.16	7.70	3.08	-63.27	2413.5	0.13
4	0	583	-630	498	-206	933	7573	6.16	6.16	7.70	3.08	-54.48	2078.2	0.11
5	0	506	-546	490	-201	916	7168	6.16	6.16	7.70	3.08	-51.57	1967.0	0.10
apost= 3.08 aant= 3.08 ainf= 4.62 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	38	826	-1611	524	-221	791	8325	6.16	3.08	6.16	3.08	-64.90	2831.0	0.18
4	38	583	-1266	498	-206	746	7216	6.16	3.08	6.16	3.08	-56.25	2454.0	0.15
5	38	506	-1153	490	-201	732	6848	6.16	3.08	6.16	3.08	-53.39	2328.9	0.14
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	75	826	-2334	524	-221	594	7582	6.16	3.08	6.16	3.08	-59.11	2578.6	0.16
4	75	583	-1901	498	-206	559	6620	6.16	3.08	6.16	3.08	-51.61	2251.4	0.13
5	75	506	-1759	490	-201	547	6300	6.16	3.08	6.16	3.08	-49.11	2142.5	0.12
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	113	826	-3057	524	-221	396	6568	6.16	3.08	6.16	3.08	-51.20	2233.5	0.13
4	113	583	-2537	498	-206	371	5785	6.16	3.08	6.16	3.08	-45.10	1967.3	0.11
5	113	506	-2366	490	-201	363	5524	6.16	3.08	6.16	3.08	-43.06	1878.5	0.10

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	151	826	-3781	524	-221	199	5281	6.16	3.08	6.16	3.08	-41.17	1796.0	0.09
4	151	583	-3172	498	-206	184	4711	6.16	3.08	6.16	3.08	-36.72	1601.9	0.07
5	151	506	-2972	490	-201	179	4519	6.16	3.08	6.16	3.08	-35.23	1536.9	0.07
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	188	826	-4504	524	-221	2	3722	3.08	3.08	6.16	3.08	-16.59	136.8	0.00
4	188	583	-3808	498	-206	-4	3397	3.08	3.08	6.16	3.08	-15.14	124.8	0.00
5	188	506	-3579	490	-201	-6	3287	3.08	3.08	6.16	3.08	-14.65	120.8	0.00
apost= -- aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	226	826	-5227	524	-221	-195	1891	3.08	6.16	6.16	3.08	-8.43	69.5	0.00
4	226	583	-4444	498	-206	-191	1844	3.08	6.16	6.16	3.08	-8.22	67.8	0.00
5	226	506	-4185	490	-201	-190	1826	3.08	6.16	6.16	3.08	-8.14	67.1	0.00
apost= -- aant= 3.08 ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	263	826	-5950	524	-221	-392	-212	3.08	6.16	6.16	6.16	-0.91	7.7	0.00
4	263	583	-5079	498	-206	-378	52	3.08	6.16	6.16	6.16	-0.22	1.9	0.00
5	263	506	-4792	490	-201	-374	136	3.08	6.16	6.16	6.16	-0.59	4.9	0.00
apost= -- aant= 3.08 ainf= 3.08 asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	301	826	-6674	524	-221	-590	-2588	3.08	6.16	3.08	6.16	-11.53	95.1	0.00
4	301	583	-5715	498	-206	-566	-1979	3.08	6.16	3.08	6.16	-8.82	72.7	0.00
5	301	506	-5398	490	-201	-558	-1781	3.08	6.16	3.08	6.16	-7.94	65.5	0.00
apost= -- aant= 3.08 ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	339	826	-7397	524	-221	-787	-5235	3.08	6.16	3.08	6.16	-40.81	1780.3	0.09
4	339	583	-6350	498	-206	-753	-4250	3.08	6.16	3.08	6.16	-18.94	156.2	0.00
5	339	506	-6005	490	-201	-743	-3927	3.08	6.16	3.08	6.16	-17.50	144.3	0.00
apost= -- aant= 3.08 ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	376	826	-8120	524	-221	-984	-8155	3.08	6.16	3.08	6.16	-63.57	2773.3	0.17
4	376	583	-6986	498	-206	-941	-6760	3.08	6.16	3.08	6.16	-52.70	2298.9	0.13
5	376	506	-6611	490	-201	-927	-6301	3.08	6.16	3.08	6.16	-49.12	2142.8	0.12
apost= -- aant= 3.08 ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 33			NI 11149	NF 11225	SEZ.	Rp	B= 35.0	H= 55.0	(trave)					
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio:		4.8125	5.5300	6.4464	16.7889	kg/cm								
armatura base = 4 X 1.54				per le armature aggiuntive consultare il tabulato										
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m					cm²		kg/cm²		mm
3	0	2081	10730	26	-526	182	-13901	6.16	4.62	6.16	10.78	-82.37	2738.1	0.14
4	0	1683	9560	28	-460	181	-12766	6.16	4.62	6.16	10.78	-75.65	2514.6	0.13
5	0	1559	9167	29	-438	181	-12375	6.16	4.62	6.16	10.78	-73.33	2437.6	0.12
apost= 3.08 aant= 1.54 ainf= 3.08 asup= 7.70 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	31	2081	10218	26	-526	174	-12309	6.16	4.62	4.62	9.24	-79.79	2822.9	0.15
4	31	1683	9106	28	-460	172	-11348	6.16	4.62	4.62	9.24	-73.56	2602.6	0.14
5	31	1559	8733	29	-438	172	-11016	6.16	4.62	4.62	9.24	-71.41	2526.4	0.13
apost= 3.08 aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	61	2081	9705	26	-526	166	-9264	6.16	4.62	4.62	7.70	-63.93	2531.1	0.14
4	61	1683	8652	28	-460	164	-8635	6.16	4.62	4.62	7.70	-59.59	2359.2	0.13
5	61	1559	8299	29	-438	163	-8414	6.16	4.62	4.62	7.70	-58.06	2298.9	0.13
apost= 3.08 aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= 4.62 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	92	2081	9193	26	-526	159	-6376	6.16	4.62	3.08	6.16	-49.71	2168.4	0.12
4	92	1683	8199	28	-460	155	-6061	6.16	4.62	3.08	6.16	-47.25	2061.1	0.11
5	92	1559	7864	29	-438	154	-5946	6.16	4.62	3.08	6.16	-46.35	2021.9	0.11
apost= 3.08 aant= 1.54 ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	122	2081	8680	26	-526	151	-3645	6.16	4.62	3.08	6.16	-16.25	134.0	0.00
4	122	1683	7745	28	-460	147	-3625	6.16	4.62	3.08	6.16	-16.16	133.2	0.00
5	122	1559	7430	29	-438	145	-3609	6.16	4.62	3.08	6.16	-16.09	132.6	0.00
apost= 3.08 aant= 1.54 ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	153	2081	8168	26	-526	143	-1071	6.16	4.62	3.08	6.16	-4.77	39.4	0.00
4	153	1683	7291	28	-460	138	-1328	6.16	4.62	3.08	6.16	-5.92	48.8	0.00
5	153	1559	6996	29	-438	137	-1406	6.16	4.62	3.08	6.16	-6.27	51.7	0.00
apost= 3.08 aant= 1.54 ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

3	183	2081	7655	26	-526	135	1347	6.16	4.62	6.16	3.08	-6.00	49.5	0.00
4	183	1683	6837	28	-460	130	831	6.16	4.62	6.16	3.08	-3.70	30.5	0.00
5	183	1559	6562	29	-438	128	665	6.16	4.62	6.16	3.08	-2.97	24.4	0.00
apost= 3.08 aant= 1.54 ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	214	2081	7143	26	-526	127	3608	6.16	4.62	6.16	3.08	-16.08	132.6	0.00
4	214	1683	6383	28	-460	121	2850	6.16	4.62	6.16	3.08	-12.70	104.7	0.00
5	214	1559	6128	29	-438	119	2604	6.16	4.62	6.16	3.08	-11.61	95.7	0.00
apost= 3.08 aant= 1.54 ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	244	2081	6630	26	-526	119	5712	6.16	4.62	6.16	3.08	-44.53	1942.6	0.10
4	244	1683	5930	28	-460	113	4732	6.16	4.62	6.16	3.08	-36.88	1609.0	0.07
5	244	1559	5693	29	-438	110	4409	6.16	4.62	6.16	3.08	-19.65	162.0	0.00
apost= 3.08 aant= 1.54 ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	275	2081	6118	26	-526	112	7660	6.16	4.62	6.16	3.08	-59.71	2604.9	0.16
4	275	1683	5476	28	-460	104	6474	6.16	4.62	6.16	3.08	-50.47	2201.6	0.12
5	275	1559	5259	29	-438	101	6083	6.16	4.62	6.16	3.08	-47.42	2068.5	0.11
apost= 3.08 aant= 1.54 ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	306	2081	5605	26	-526	104	9451	6.16	4.62	7.70	3.08	-67.99	2593.5	0.15
4	306	1683	5022	28	-460	96	8078	6.16	4.62	7.70	3.08	-58.12	2216.8	0.12
5	306	1559	4825	29	-438	92	7623	6.16	4.62	7.70	3.08	-54.84	2091.9	0.11
apost= 3.08 aant= 1.54 ainf= 4.62 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 34 NI 11225 NF 10526 SEZ. Rp B= 35.0 H= 55.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 4.8125 6.6500 7.7520 19.2145 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	2253	-904	395	-121	775	9457	6.16	4.62	7.70	3.08	-68.04	2595.2	0.15
4	0	1852	-580	359	-112	705	8080	6.16	4.62	7.70	3.08	-58.13	2217.3	0.12
5	0	1727	-475	347	-109	683	7624	6.16	4.62	7.70	3.08	-54.85	2092.2	0.11
apost= 3.08 aant= 1.54 ainf= 4.62 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	38	2253	-1627	395	-121	627	8981	6.16	3.08	7.70	3.08	-64.61	2464.5	0.14
4	38	1852	-1216	359	-112	570	7742	6.16	3.08	7.70	3.08	-55.70	2124.5	0.11
5	38	1727	-1082	347	-109	552	7331	6.16	3.08	7.70	3.08	-52.74	2011.8	0.11
apost= 3.08 aant= -- ainf= 4.62 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	75	2253	-2350	395	-121	478	8232	6.16	3.08	6.16	3.08	-64.18	2799.6	0.17
4	75	1852	-1852	359	-112	435	7165	6.16	3.08	6.16	3.08	-55.85	2436.5	0.14
5	75	1727	-1688	347	-109	422	6810	6.16	3.08	6.16	3.08	-53.09	2315.8	0.13
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	113	2253	-3073	395	-121	329	7212	6.16	3.08	6.16	3.08	-56.22	2452.5	0.15
4	113	1852	-2487	359	-112	300	6348	6.16	3.08	6.16	3.08	-49.49	2158.8	0.12
5	113	1727	-2295	347	-109	291	6060	6.16	3.08	6.16	3.08	-47.24	2061.0	0.11
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	151	2253	-3796	395	-121	180	5919	6.16	3.08	6.16	3.08	-46.14	2012.9	0.11
4	151	1852	-3123	359	-112	165	5292	6.16	3.08	6.16	3.08	-41.26	1799.8	0.09
5	151	1727	-2901	347	-109	160	5083	6.16	3.08	6.16	3.08	-39.62	1728.5	0.08
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	188	2253	-4519	395	-121	32	4354	6.16	3.08	6.16	3.08	-19.41	160.0	0.00
4	188	1852	-3759	359	-112	30	3997	6.16	3.08	6.16	3.08	-17.82	146.9	0.00
5	188	1727	-3508	347	-109	30	3877	6.16	3.08	6.16	3.08	-17.28	142.5	0.00
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	226	2253	-5242	395	-121	-117	2517	3.08	6.16	6.16	3.08	-11.22	92.5	0.00
4	226	1852	-4394	359	-112	-105	2463	3.08	6.16	6.16	3.08	-10.98	90.5	0.00
5	226	1727	-4114	347	-109	-101	2442	3.08	6.16	6.16	3.08	-10.89	89.8	0.00
apost= -- aant= 3.08 ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	263	2253	-5966	395	-121	-266	408	3.08	6.16	6.16	3.08	-1.82	15.0	0.00
4	263	1852	-5030	358	-112	-240	690	3.08	6.16	6.16	3.08	-3.07	25.3	0.00
5	263	1727	-4721	347	-109	-231	780	3.08	6.16	6.16	3.08	-3.48	28.7	0.00
apost= -- aant= 3.08 ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	301	2253	-6689	395	-121	-415	-1974	3.08	6.16	3.08	6.16	-8.80	72.5	0.00
4	301	1852	-5666	359	-112	-375	-1323	3.08	6.16	3.08	6.16	-5.90	48.6	0.00
5	301	1727	-5327	347	-109	-362	-1111	3.08	6.16	3.08	6.16	-4.95	40.8	0.00

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

apost= -- aant= 3.08 ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	339	2253	-7412	395	-121	-563	-4627	3.08	6.16	3.08	6.16	-36.07	1573.6	0.07
4	339	1852	-6301	359	-112	-509	-3575	3.08	6.16	3.08	6.16	-15.93	131.4	0.00
5	339	1727	-5934	347	-109	-493	-3230	3.08	6.16	3.08	6.16	-14.40	118.7	0.00
apost= -- aant= 3.08 ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	376	2253	-8135	395	-121	-712	-7553	3.08	6.16	3.08	6.16	-58.88	2568.5	0.15
4	376	1852	-6937	359	-112	-644	-6066	3.08	6.16	3.08	6.16	-47.29	2062.9	0.11
5	376	1727	-6540	347	-109	-623	-5577	3.08	6.16	3.08	6.16	-43.48	1896.6	0.10
apost= -- aant= 3.08 ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 35 NI 11150 NF 11228 SEZ. Rp B= 35.0 H= 55.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 4.8125 5.5300 6.4464 16.7889 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm		kg			kg*m				cm²		kg/cm²		mm
3	0	3309	11580	-295	-129	-324	-13833	3.08	6.16	6.16	10.78	-81.97	2724.8	0.14
4	0	3044	10430	-289	-198	-325	-12826	3.08	6.16	6.16	10.78	-76.00	2526.4	0.13
5	0	2955	10040	-287	-220	-325	-12474	3.08	6.16	6.16	10.78	-73.92	2457.1	0.12
apost= -- aant= 3.08 ainf= 3.08 asup= 7.70 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	31	3309	11067	-295	-129	-233	-12111	3.08	6.16	4.62	9.24	-78.50	2777.5	0.15
4	31	3044	9976	-289	-198	-237	-11274	3.08	6.16	4.62	9.24	-73.08	2585.6	0.14
5	31	2955	9606	-287	-220	-238	-10980	3.08	6.16	4.62	9.24	-71.17	2518.2	0.13
apost= -- aant= 3.08 ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	61	3309	10554	-295	-129	-143	-8808	3.08	6.16	4.62	7.70	-60.78	2406.6	0.13
4	61	3044	9522	-289	-198	-149	-8297	3.08	6.16	4.62	7.70	-57.25	2266.8	0.12
5	61	2955	9171	-287	-220	-150	-8113	3.08	6.16	4.62	7.70	-55.98	2216.6	0.12
apost= -- aant= 3.08 ainf= 1.54 asup= 4.62 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	92	3309	10042	-295	-129	-53	-5663	3.08	6.16	3.08	6.16	-44.14	1925.7	0.10
4	92	3044	9067	-289	-198	-60	-5458	3.08	6.16	3.08	6.16	-42.55	1856.2	0.10
5	92	2955	8737	-287	-220	-62	-5378	3.08	6.16	3.08	6.16	-41.93	1829.0	0.09
apost= -- aant= 3.08 ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	122	3309	9529	-295	-129	37	-2674	6.16	3.08	3.08	6.16	-11.92	98.3	0.00
4	122	3044	8613	-289	-198	28	-2758	6.16	3.08	3.08	6.16	-12.29	101.4	0.00
5	122	2955	8302	-287	-220	25	-2776	6.16	3.08	3.08	6.16	-12.38	102.0	0.00
apost= 3.08 aant= -- ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	153	3309	9016	-295	-129	127	159	6.16	3.08	6.16	3.08	-0.71	5.8	0.00
4	153	3044	8159	-289	-198	116	-197	6.16	3.08	6.16	3.08	-0.86	7.4	0.00
5	153	2955	7868	-287	-220	113	-307	6.16	3.08	6.16	3.08	-1.35	11.6	0.00
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	183	3309	8503	-295	-129	217	2834	6.16	3.08	6.16	3.08	-12.63	104.2	0.00
4	183	3044	7705	-289	-198	205	2226	6.16	3.08	6.16	3.08	-9.92	81.8	0.00
5	183	2955	7434	-287	-220	201	2030	6.16	3.08	6.16	3.08	-9.05	74.6	0.00
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	214	3309	7990	-295	-129	307	5353	6.16	3.08	6.16	3.08	-41.73	1820.5	0.09
4	214	3044	7251	-289	-198	293	4510	6.16	3.08	6.16	3.08	-35.16	1533.6	0.07
5	214	2955	6999	-287	-220	288	4234	6.16	3.08	6.16	3.08	-18.87	155.6	0.00
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	244	3309	7478	-295	-129	397	7716	6.16	3.08	7.70	3.08	-55.51	2117.3	0.11
4	244	3044	6796	-289	-198	381	6655	6.16	3.08	7.70	3.08	-47.88	1826.3	0.09
5	244	2955	6565	-287	-220	376	6305	6.16	3.08	7.70	3.08	-45.36	1730.2	0.09
apost= 3.08 aant= -- ainf= 4.62 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	275	3309	6965	-295	-129	487	9921	6.16	3.08	9.24	3.08	-66.98	2286.4	0.12
4	275	3044	6342	-289	-198	470	8662	6.16	3.08	9.24	3.08	-58.48	1996.2	0.10
5	275	2955	6130	-287	-220	463	8244	6.16	3.08	9.24	3.08	-55.66	1899.8	0.10
apost= 3.08 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	306	3309	6452	-295	-129	578	11970	6.16	3.08	10.78	3.08	-76.71	2381.0	0.12
4	306	3044	5888	-289	-198	558	10530	6.16	3.08	10.78	3.08	-67.48	2094.6	0.10
5	306	2955	5696	-287	-220	551	10050	6.16	3.08	10.78	3.08	-64.40	1999.1	0.10
apost= 3.08 aant= -- ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

ASTA NUM. 36 NI 11228 NF 10021 SEZ. Rp B= 35.0 H= 55.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 4.8125 6.6500 7.7520 19.2145 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----
	cm	kg			kg*m			cm²			kg/cm²			mm
3	0	3480	-1323	336	-29	648	11380	6.16	3.08	10.78	3.08	-72.93	2263.7	0.11
4	0	3207	-1027	298	-1	580	9965	6.16	3.08	10.78	3.08	-63.86	1982.2	0.10
5	0	3116	-931	285	8	558	9493	6.16	3.08	10.78	3.08	-60.83	1888.3	0.09
apost= 3.08		aant= --		ainf= 7.70		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	38	3480	-2046	336	-29	521	10746	6.16	3.08	9.24	3.08	-72.55	2476.5	0.13
4	38	3207	-1663	298	-1	468	9459	6.16	3.08	9.24	3.08	-63.86	2179.8	0.11
5	38	3116	-1537	285	8	451	9029	6.16	3.08	9.24	3.08	-60.96	2080.7	0.11
apost= 3.08		aant= --		ainf= 6.16		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	75	3480	-2769	336	-29	395	9840	6.16	3.08	7.70	3.08	-70.79	2700.3	0.15
4	75	3207	-2298	298	-1	356	8713	6.16	3.08	7.70	3.08	-62.68	2391.0	0.13
5	75	3116	-2143	285	8	343	8336	6.16	3.08	7.70	3.08	-59.97	2287.5	0.13
apost= 3.08		aant= --		ainf= 4.62		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	113	3480	-3493	336	-29	269	8662	6.16	3.08	7.70	3.08	-62.32	2377.0	0.13
4	113	3207	-2934	298	-1	244	7728	6.16	3.08	7.70	3.08	-55.60	2120.8	0.11
5	113	3116	-2750	285	8	236	7415	6.16	3.08	7.70	3.08	-53.34	2034.8	0.11
apost= 3.08		aant= --		ainf= 4.62		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	151	3480	-4216	336	-29	142	7211	6.16	3.08	6.16	3.08	-56.22	2452.4	0.15
4	151	3207	-3570	298	-1	132	6504	6.16	3.08	6.16	3.08	-50.70	2211.9	0.13
5	151	3116	-3356	285	8	128	6266	6.16	3.08	6.16	3.08	-48.84	2130.8	0.12
apost= 3.08		aant= --		ainf= 3.08		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	188	3480	-4939	336	-29	16	5489	6.16	3.08	6.16	3.08	-42.79	1866.6	0.10
4	188	3207	-4206	298	-1	20	5041	6.16	3.08	6.16	3.08	-39.30	1714.3	0.08
5	188	3116	-3963	285	8	21	4888	6.16	3.08	6.16	3.08	-38.11	1662.3	0.08
apost= 3.08		aant= --		ainf= 3.08		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	226	3480	-5662	336	-29	-111	3494	3.08	6.16	6.16	3.08	-15.57	128.4	0.00
4	226	3207	-4841	298	-1	-92	3338	3.08	6.16	6.16	3.08	-14.88	122.7	0.00
5	226	3116	-4569	285	8	-86	3282	3.08	6.16	6.16	3.08	-14.63	120.6	0.00
apost= --		aant= 3.08		ainf= 3.08		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	263	3480	-6385	336	-29	-237	1227	3.08	6.16	6.16	3.08	-5.47	45.1	0.00
4	263	3207	-5477	298	-1	-204	1397	3.08	6.16	6.16	3.08	-6.23	51.3	0.00
5	263	3116	-5176	285	8	-194	1449	3.08	6.16	6.16	3.08	-6.46	53.2	0.00
apost= --		aant= 3.08		ainf= 3.08		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	301	3480	-7109	336	-29	-364	-1312	3.08	6.16	3.08	6.16	-5.85	48.2	0.00
4	301	3207	-6113	298	-1	-316	-784	3.08	6.16	3.08	6.16	-3.50	28.8	0.00
5	301	3116	-5782	285	8	-301	-614	3.08	6.16	3.08	6.16	-2.74	22.6	0.00
apost= --		aant= 3.08		ainf= --		asup= 3.08		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	339	3480	-7832	336	-29	-490	-4123	3.08	6.16	3.08	6.16	-18.38	151.5	0.00
4	339	3207	-6748	298	-1	-428	-3205	3.08	6.16	3.08	6.16	-14.28	117.8	0.00
5	339	3116	-6389	285	8	-409	-2904	3.08	6.16	3.08	6.16	-12.94	106.7	0.00
apost= --		aant= 3.08		ainf= --		asup= 3.08		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	376	3480	-8555	336	-29	-617	-7207	3.08	6.16	3.08	6.16	-56.18	2450.9	0.15
4	376	3207	-7384	298	-1	-541	-5864	3.08	6.16	3.08	6.16	-45.71	1994.2	0.11
5	376	3116	-6995	285	8	-516	-5423	3.08	6.16	3.08	6.16	-42.28	1844.2	0.09
apost= --		aant= 3.08		ainf= --		asup= 3.08		(e armatura base = 4 X 1.54)						

ASTA NUM. 37 NI 11227 NF 11224 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 6.3000 7.3440 16.6440 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	1258	2968	-108	-312	-165	-1055	3.08	4.62	3.08	4.62	-10.18	80.6	0.00
4	0	1184	2568	-122	-272	-193	-899	3.08	4.62	3.08	4.62	-8.68	68.7	0.00

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

5	0	1160	2435	-127	-259	-203	-848	3.08	4.62	3.08	4.62	-8.18	64.8	0.00
apost= --		aant= 1.54		ainf= --		asup= 1.54		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	36	1258	2366	-108	-312	-126	-90	3.08	4.62	3.08	4.62	-0.87	6.9	0.00
4	36	1184	2046	-122	-272	-149	-65	3.08	4.62	3.08	4.62	-0.62	4.9	0.00
5	36	1160	1939	-127	-259	-157	-57	3.08	4.62	3.08	4.62	-0.55	4.3	0.00
apost= --		aant= 1.54		ainf= --		asup= 1.54		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	72	1258	1764	-108	-312	-87	657	3.08	4.62	4.62	3.08	-6.34	50.2	0.00
4	72	1184	1524	-122	-272	-105	581	3.08	4.62	4.62	3.08	-5.61	44.4	0.00
5	72	1160	1444	-127	-259	-111	555	3.08	4.62	4.62	3.08	-5.36	42.4	0.00
apost= --		aant= 1.54		ainf= 1.54		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	108	1258	1163	-108	-312	-47	1186	3.08	4.62	4.62	3.08	-11.45	90.6	0.00
4	108	1184	1002	-122	-272	-61	1038	3.08	4.62	4.62	3.08	-10.01	79.3	0.00
5	108	1160	948	-127	-259	-65	988	3.08	4.62	4.62	3.08	-9.53	75.5	0.00
apost= --		aant= 1.54		ainf= 1.54		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	145	1258	561	-108	-312	-8	1498	3.08	4.62	4.62	3.08	-14.45	114.4	0.00
4	145	1184	480	-122	-272	-16	1305	3.08	4.62	4.62	3.08	-12.60	99.7	0.00
5	145	1160	453	-127	-259	-19	1241	3.08	4.62	4.62	3.08	-11.98	94.8	0.00
apost= --		aant= 1.54		ainf= 1.54		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	181	1258	-41	-108	-312	31	1592	4.62	3.08	4.62	3.08	-15.36	121.6	0.00
4	181	1184	-43	-122	-272	28	1385	4.62	3.08	4.62	3.08	-13.36	105.8	0.00
5	181	1160	-43	-127	-259	27	1315	4.62	3.08	4.62	3.08	-12.69	100.5	0.00
apost= 1.54		aant= --		ainf= 1.54		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	217	1258	-643	-108	-312	70	1468	4.62	3.08	4.62	3.08	-14.17	112.2	0.00
4	217	1184	-565	-122	-272	72	1275	4.62	3.08	4.62	3.08	-12.30	97.4	0.00
5	217	1160	-539	-127	-259	73	1210	4.62	3.08	4.62	3.08	-11.68	92.4	0.00
apost= 1.54		aant= --		ainf= 1.54		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	253	1258	-1245	-108	-312	109	1127	4.62	3.08	4.62	3.08	-10.88	86.1	0.00
4	253	1184	-1087	-122	-272	117	976	4.62	3.08	4.62	3.08	-9.42	74.6	0.00
5	253	1160	-1034	-127	-259	119	925	4.62	3.08	4.62	3.08	-8.93	70.7	0.00
apost= 1.54		aant= --		ainf= 1.54		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	289	1258	-1846	-108	-312	148	568	4.62	3.08	4.62	3.08	-5.49	43.4	0.00
4	289	1184	-1609	-122	-272	161	489	4.62	3.08	4.62	3.08	-4.72	37.4	0.00
5	289	1160	-1530	-127	-259	165	462	4.62	3.08	4.62	3.08	-4.46	35.3	0.00
apost= 1.54		aant= --		ainf= 1.54		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	325	1258	-2448	-108	-312	188	-208	4.62	3.08	3.08	4.62	-2.01	15.9	0.00
4	325	1184	-2131	-122	-272	205	-187	4.62	3.08	3.08	4.62	-1.81	14.3	0.00
5	325	1160	-2025	-127	-259	211	-181	4.62	3.08	3.08	4.62	-1.75	13.8	0.00
apost= 1.54		aant= --		ainf= --		asup= 1.54		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	362	1258	-3050	-108	-312	227	-1202	4.62	3.08	3.08	4.62	-11.60	91.8	0.00
4	362	1184	-2653	-122	-272	249	-1052	4.62	3.08	3.08	4.62	-10.15	80.4	0.00
5	362	1160	-2521	-127	-259	257	-1003	4.62	3.08	3.08	4.62	-9.68	76.6	0.00
apost= 1.54		aant= --		ainf= --		asup= 1.54		(e armatura base = 4 X 1.54)						

ASTA NUM. 38 NI 11224 NF 11221 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 6.4050 7.4664 16.8714 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	1781	3003	-223	-70	-392	-1469	3.08	4.62	3.08	4.62	-14.18	112.2	0.00
4	0	1653	2600	-250	-63	-443	-1273	3.08	4.62	3.08	4.62	-12.29	97.3	0.00
5	0	1612	2465	-259	-61	-459	-1207	3.08	4.62	3.08	4.62	-11.65	92.2	0.00
apost= --		aant= 1.54		ainf= --		asup= 1.54		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	37	1781	2382	-223	-70	-310	-478	3.08	4.62	3.08	4.62	-4.61	36.5	0.00
4	37	1653	2061	-250	-63	-351	-415	3.08	4.62	3.08	4.62	-4.00	31.7	0.00
5	37	1612	1954	-259	-61	-364	-393	3.08	4.62	3.08	4.62	-3.80	30.1	0.00
apost= --		aant= 1.54		ainf= --		asup= 1.54		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	74	1781	1761	-223	-70	-228	285	3.08	4.62	4.62	3.08	-2.75	21.8	0.00
4	74	1653	1523	-250	-63	-258	245	3.08	4.62	4.62	3.08	-2.36	18.7	0.00
5	74	1612	1443	-259	-61	-269	232	3.08	4.62	4.62	3.08	-2.24	17.7	0.00
apost= --		aant= 1.54		ainf= 1.54		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

3	110	1781	1139	-223	-70	-145	819	3.08	4.62	4.62	3.08	-7.90	62.6	0.00
4	110	1653	984	-250	-63	-166	706	3.08	4.62	4.62	3.08	-6.82	54.0	0.00
5	110	1612	931	-259	-61	-173	669	3.08	4.62	4.62	3.08	-6.46	51.1	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	147	1781	518	-223	-70	-63	1124	3.08	4.62	4.62	3.08	-10.85	85.9	0.00
4	147	1653	445	-250	-63	-74	969	3.08	4.62	4.62	3.08	-9.36	74.1	0.00
5	147	1612	420	-259	-61	-78	918	3.08	4.62	4.62	3.08	-8.86	70.1	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	184	1781	-103	-223	-70	19	1201	4.62	3.08	4.62	3.08	-11.59	91.7	0.00
4	184	1653	-94	-250	-63	18	1034	4.62	3.08	4.62	3.08	-9.98	79.0	0.00
5	184	1612	-91	-259	-61	17	979	4.62	3.08	4.62	3.08	-9.45	74.8	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	221	1781	-724	-223	-70	101	1049	4.62	3.08	4.62	3.08	-10.12	80.1	0.00
4	221	1653	-632	-250	-63	110	901	4.62	3.08	4.62	3.08	-8.69	68.8	0.00
5	221	1612	-602	-259	-61	113	851	4.62	3.08	4.62	3.08	-8.22	65.0	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	258	1781	-1345	-223	-70	184	668	4.62	3.08	4.62	3.08	-6.45	51.0	0.00
4	258	1653	-1171	-250	-63	202	569	4.62	3.08	4.62	3.08	-5.49	43.5	0.00
5	258	1612	-1113	-259	-61	208	535	4.62	3.08	4.62	3.08	-5.17	40.9	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	295	1781	-1967	-223	-70	266	58	4.62	3.08	4.62	3.08	-0.56	4.4	0.00
4	295	1653	-1710	-250	-63	294	39	4.62	3.08	4.62	3.08	-0.37	2.9	0.00
5	295	1612	-1625	-259	-61	303	32	4.62	3.08	4.62	3.08	-0.30	2.4	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	331	1781	-2588	-223	-70	348	-780	4.62	3.08	3.08	4.62	-7.53	59.6	0.00
4	331	1653	-2248	-250	-63	386	-690	4.62	3.08	3.08	4.62	-6.66	52.7	0.00
5	331	1612	-2136	-259	-61	399	-661	4.62	3.08	3.08	4.62	-6.38	50.5	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	368	1781	-3209	-223	-70	430	-1847	4.62	3.08	3.08	4.62	-17.83	141.1	0.00
4	368	1653	-2787	-250	-63	478	-1617	4.62	3.08	3.08	4.62	-15.61	123.5	0.00
5	368	1612	-2647	-259	-61	494	-1541	4.62	3.08	3.08	4.62	-14.87	117.7	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 39 NI 11221 NF 11218 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 3.0000 6.7550 7.8744 17.6294 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²			kg/cm²			mm

3	0	2010	3442	-214	-62	-397	-2140	3.08	4.62	3.08	4.62	-34.48	1375.3	0.06
4	0	1852	2990	-218	-57	-406	-1883	3.08	4.62	3.08	4.62	-18.17	143.9	0.00
5	0	1801	2839	-220	-55	-409	-1798	3.08	4.62	3.08	4.62	-17.35	137.4	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	39	2010	2749	-214	-62	-313	-923	3.08	4.62	3.08	4.62	-8.91	70.5	0.00
4	39	1852	2390	-218	-57	-320	-826	3.08	4.62	3.08	4.62	-7.97	63.1	0.00
5	39	1801	2270	-220	-55	-323	-794	3.08	4.62	3.08	4.62	-7.66	60.7	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	79	2010	2056	-214	-62	-228	21	3.08	4.62	4.62	4.62	-0.20	1.6	0.00
4	79	1852	1790	-218	-57	-235	-5	3.08	4.62	4.62	4.62	-0.04	0.4	0.00
5	79	1801	1701	-220	-55	-237	-14	3.08	4.62	4.62	4.62	-0.13	1.0	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	118	2010	1364	-214	-62	-144	693	3.08	4.62	4.62	3.08	-6.69	53.0	0.00
4	118	1852	1190	-218	-57	-149	581	3.08	4.62	4.62	3.08	-5.61	44.4	0.00
5	118	1801	1132	-220	-55	-150	543	3.08	4.62	4.62	3.08	-5.24	41.5	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	157	2010	671	-214	-62	-60	1093	3.08	4.62	4.62	3.08	-10.55	83.5	0.00
4	157	1852	590	-218	-57	-63	930	3.08	4.62	4.62	3.08	-8.98	71.1	0.00
5	157	1801	563	-220	-55	-64	876	3.08	4.62	4.62	3.08	-8.45	66.9	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	196	2010	-22	-214	-62	24	1220	4.62	3.08	4.62	3.08	-11.78	93.2	0.00
4	196	1852	-10	-218	-57	23	1044	4.62	3.08	4.62	3.08	-10.08	79.8	0.00

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

5	196	1801	-6	-220	-55	22	985	4.62	3.08	4.62	3.08	-9.51	75.3	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	236	2010	-715	-214	-62	108	1076	4.62	3.08	4.62	3.08	-10.38	82.2	0.00
4	236	1852	-610	-218	-57	109	922	4.62	3.08	4.62	3.08	-8.90	70.5	0.00
5	236	1801	-575	-220	-55	109	871	4.62	3.08	4.62	3.08	-8.41	66.6	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	275	2010	-1408	-214	-62	192	659	4.62	3.08	4.62	3.08	-6.36	50.3	0.00
4	275	1852	-1210	-218	-57	194	565	4.62	3.08	4.62	3.08	-5.45	43.1	0.00
5	275	1801	-1144	-220	-55	195	533	4.62	3.08	4.62	3.08	-5.15	40.7	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	314	2010	-2100	-214	-62	276	-31	4.62	3.08	3.08	4.62	-0.30	2.3	0.00
4	314	1852	-1810	-218	-57	280	-29	4.62	3.08	3.08	4.62	-0.28	2.2	0.00
5	314	1801	-1713	-220	-55	282	-28	4.62	3.08	3.08	4.62	-0.27	2.2	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	354	2010	-2793	-214	-62	360	-992	4.62	3.08	3.08	4.62	-9.58	75.8	0.00
4	354	1852	-2410	-218	-57	366	-858	4.62	3.08	3.08	4.62	-8.28	65.6	0.00
5	354	1801	-2282	-220	-55	368	-813	4.62	3.08	3.08	4.62	-7.85	62.1	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	393	2010	-3486	-214	-62	444	-2226	4.62	3.08	3.08	4.62	-35.87	1430.5	0.07
4	393	1852	-3010	-218	-57	452	-1923	4.62	3.08	3.08	4.62	-18.56	146.9	0.00
5	393	1801	-2851	-220	-55	454	-1822	4.62	3.08	3.08	4.62	-17.59	139.2	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 40 NI 11218 NF 11215 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 3.0000 7.6140 7.6704 18.2844 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	2118	3717	-65	36	-102	-2382	3.08	4.62	3.08	4.62	-38.38	1530.8	0.08
4	0	1935	3250	-91	27	-153	-2081	3.08	4.62	3.08	4.62	-33.53	1337.4	0.06
5	0	1877	3094	-99	24	-169	-1980	3.08	4.62	3.08	4.62	-19.11	151.3	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	38	2118	3020	-65	36	-77	-1099	3.08	4.62	3.08	4.62	-10.60	83.9	0.00
4	38	1935	2641	-91	27	-118	-959	3.08	4.62	3.08	4.62	-9.26	73.3	0.00
5	38	1877	2514	-99	24	-131	-912	3.08	4.62	3.08	4.62	-8.80	69.7	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	76	2118	2324	-65	36	-52	-81	3.08	4.62	3.08	4.62	-0.78	6.2	0.00
4	76	1935	2032	-91	27	-83	-69	3.08	4.62	3.08	4.62	-0.66	5.3	0.00
5	76	1877	1935	-99	24	-94	-64	3.08	4.62	3.08	4.62	-0.62	4.9	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	114	2118	1627	-65	36	-28	672	3.08	4.62	4.62	3.08	-6.48	51.3	0.00
4	114	1935	1424	-91	27	-49	589	3.08	4.62	4.62	3.08	-5.69	45.0	0.00
5	114	1877	1355	-99	24	-56	562	3.08	4.62	4.62	3.08	-5.43	43.0	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	152	2118	931	-65	36	-3	1159	4.62	4.62	4.62	3.08	-11.19	88.6	0.00
4	152	1935	815	-91	27	-14	1016	4.62	4.62	4.62	3.08	-9.80	77.6	0.00
5	152	1877	776	-99	24	-18	968	4.62	4.62	4.62	3.08	-9.35	74.0	0.00
apost= 1.54 aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	190	2118	234	-65	36	22	1381	4.62	3.08	4.62	3.08	-13.33	105.5	0.00
4	190	1935	206	-91	27	21	1210	4.62	3.08	4.62	3.08	-11.68	92.5	0.00
5	190	1877	196	-99	24	20	1153	4.62	3.08	4.62	3.08	-11.13	88.1	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	229	2118	-462	-65	36	46	1338	4.62	3.08	4.62	3.08	-12.91	102.2	0.00
4	229	1935	-403	-91	27	55	1173	4.62	3.08	4.62	3.08	-11.32	89.6	0.00
5	229	1877	-384	-99	24	58	1118	4.62	3.08	4.62	3.08	-10.79	85.4	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	267	2118	-1159	-65	36	71	1029	4.62	3.08	4.62	3.08	-9.93	78.6	0.00
4	267	1935	-1012	-91	27	90	903	4.62	3.08	4.62	3.08	-8.72	69.0	0.00
5	267	1877	-963	-99	24	96	861	4.62	3.08	4.62	3.08	-8.31	65.8	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

3	305	2118	-1855	-65	36	96	455	4.62	3.08	4.62	3.08	-4.39	34.8	0.00
4	305	1935	-1620	-91	27	124	402	4.62	3.08	4.62	3.08	-3.88	30.7	0.00
5	305	1877	-1543	-99	24	134	384	4.62	3.08	4.62	3.08	-3.71	29.3	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	343	2118	-2552	-65	36	120	-384	4.62	3.08	3.08	4.62	-3.71	29.4	0.00
4	343	1935	-2229	-91	27	159	-332	4.62	3.08	3.08	4.62	-3.20	25.3	0.00
5	343	1877	-2122	-99	24	172	-314	4.62	3.08	3.08	4.62	-3.03	24.0	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	381	2118	-3248	-65	36	145	-1489	4.62	3.08	3.08	4.62	-14.37	113.8	0.00
4	381	1935	-2838	-91	27	194	-1297	4.62	3.08	3.08	4.62	-12.52	99.1	0.00
5	381	1877	-2702	-99	24	210	-1233	4.62	3.08	3.08	4.62	-11.90	94.2	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 41 NI 11215 NF 11212 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 3.0000 6.8040 6.8544 16.6584 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	2045	3377	-271	203	-446	-1551	3.08	4.62	3.08	4.62	-14.97	118.5	0.00
4	0	1844	2977	-281	176	-464	-1386	3.08	4.62	3.08	4.62	-13.38	105.9	0.00
5	0	1780	2843	-284	167	-471	-1331	3.08	4.62	3.08	4.62	-12.85	101.7	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	36	2045	2785	-271	203	-350	-456	3.08	4.62	3.08	4.62	-4.40	34.9	0.00
4	36	1844	2458	-281	176	-365	-421	3.08	4.62	3.08	4.62	-4.06	32.1	0.00
5	36	1780	2349	-284	167	-370	-409	3.08	4.62	3.08	4.62	-3.95	31.2	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	71	2045	2193	-271	203	-254	428	3.08	4.62	4.62	3.08	-4.13	32.7	0.00
4	71	1844	1939	-281	176	-265	361	3.08	4.62	4.62	3.08	-3.48	27.5	0.00
5	71	1780	1854	-284	167	-269	338	3.08	4.62	4.62	3.08	-3.26	25.8	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	107	2045	1602	-271	203	-157	1103	3.08	4.62	4.62	3.08	-10.64	84.2	0.00
4	107	1844	1421	-281	176	-165	957	3.08	4.62	4.62	3.08	-9.24	73.1	0.00
5	107	1780	1359	-284	167	-168	909	3.08	4.62	4.62	3.08	-8.77	69.4	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	142	2045	1010	-271	203	-61	1567	3.08	4.62	4.62	3.08	-15.12	119.7	0.00
4	142	1844	902	-281	176	-65	1370	3.08	4.62	4.62	3.08	-13.22	104.6	0.00
5	142	1780	865	-284	167	-67	1304	3.08	4.62	4.62	3.08	-12.58	99.6	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	178	2045	418	-271	203	35	1820	4.62	3.08	4.62	3.08	-17.57	139.1	0.00
4	178	1844	383	-281	176	34	1598	4.62	3.08	4.62	3.08	-15.42	122.1	0.00
5	178	1780	371	-284	167	34	1523	4.62	3.08	4.62	3.08	-14.70	116.4	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	213	2045	-174	-271	203	132	1864	4.62	3.08	4.62	3.08	-17.99	142.4	0.00
4	213	1844	-136	-281	176	134	1642	4.62	3.08	4.62	3.08	-15.84	125.4	0.00
5	213	1780	-124	-284	167	135	1567	4.62	3.08	4.62	3.08	-15.12	119.7	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	249	2045	-766	-271	203	228	1697	4.62	3.08	4.62	3.08	-16.38	129.6	0.00
4	249	1844	-655	-281	176	234	1501	4.62	3.08	4.62	3.08	-14.49	114.7	0.00
5	249	1780	-618	-284	167	236	1435	4.62	3.08	4.62	3.08	-13.85	109.6	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	284	2045	-1357	-271	203	324	1319	4.62	3.08	4.62	3.08	-12.74	100.8	0.00
4	284	1844	-1173	-281	176	334	1176	4.62	3.08	4.62	3.08	-11.35	89.9	0.00
5	284	1780	-1113	-284	167	337	1127	4.62	3.08	4.62	3.08	-10.88	86.1	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	320	2045	-1949	-271	203	421	732	4.62	3.08	4.62	3.08	-7.06	55.9	0.00
4	320	1844	-1692	-281	176	433	667	4.62	3.08	4.62	3.08	-6.44	50.9	0.00
5	320	1780	-1608	-284	167	438	644	4.62	3.08	4.62	3.08	-6.22	49.2	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	355	2045	-2541	-271	203	517	-66	4.62	3.08	3.08	4.62	-0.64	5.0	0.00
4	355	1844	-2211	-281	176	533	-27	4.62	3.08	3.08	4.62	-0.26	2.0	0.00

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

5 355 1780 -2102 -284 167 539 -15 4.62 3.08 3.08 4.62 -0.14 1.1 0.00

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 42 NI 11212 NF 10074 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 7.4115 7.4664 17.8779 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	1098	1679	-302	467	-601	748	4.62	4.62	4.62	3.08	-7.22	57.2	0.00
4	0	919	1444	-302	400	-602	694	4.62	4.62	4.62	3.08	-6.70	53.1	0.00
5	0	861	1365	-302	377	-602	676	4.62	4.62	4.62	3.08	-6.52	51.6	0.00

apost= 1.54 aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	37	1098	1019	-302	467	-490	1246	4.62	4.62	4.62	3.08	-12.03	95.2	0.00
4	37	919	866	-302	400	-490	1121	4.62	4.62	4.62	3.08	-10.82	85.7	0.00
5	37	861	815	-302	377	-490	1078	4.62	4.62	4.62	3.08	-10.41	82.4	0.00

apost= 1.54 aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	74	1098	358	-302	467	-378	1501	4.62	4.62	4.62	3.08	-14.48	114.7	0.00
4	74	919	288	-302	400	-378	1334	4.62	4.62	4.62	3.08	-12.88	101.9	0.00
5	74	861	265	-302	377	-379	1278	4.62	4.62	4.62	3.08	-12.33	97.6	0.00

apost= 1.54 aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	111	1098	-302	-302	467	-266	1511	4.62	4.62	4.62	3.08	-14.58	115.4	0.00
4	111	919	-289	-302	400	-267	1334	4.62	4.62	4.62	3.08	-12.88	101.9	0.00
5	111	861	-285	-302	377	-267	1274	4.62	4.62	4.62	3.08	-12.30	97.4	0.00

apost= 1.54 aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	148	1098	-963	-302	467	-154	1277	4.62	4.62	4.62	3.08	-12.33	97.6	0.00
4	148	919	-867	-302	400	-155	1120	4.62	4.62	4.62	3.08	-10.81	85.6	0.00
5	148	861	-835	-302	377	-156	1067	4.62	4.62	4.62	3.08	-10.30	81.5	0.00

apost= 1.54 aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	185	1098	-1624	-302	467	-43	799	4.62	4.62	4.62	3.08	-7.72	61.1	0.00
4	185	919	-1445	-302	400	-44	693	4.62	4.62	4.62	3.08	-6.69	53.0	0.00
5	185	861	-1386	-302	377	-44	657	4.62	4.62	4.62	3.08	-6.34	50.2	0.00

apost= 1.54 aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	222	1098	-2284	-302	467	69	78	4.62	4.62	4.62	3.08	-0.75	5.9	0.00
4	222	919	-2023	-302	400	68	53	4.62	4.62	4.62	3.08	-0.51	4.0	0.00
5	222	861	-1936	-302	377	68	44	4.62	4.62	4.62	3.08	-0.42	3.3	0.00

apost= 1.54 aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	259	1098	-2945	-302	467	181	-888	4.62	4.62	3.08	4.62	-8.57	67.9	0.00
4	259	919	-2601	-302	400	179	-801	4.62	4.62	3.08	4.62	-7.73	61.2	0.00
5	259	861	-2486	-302	377	179	-773	4.62	4.62	3.08	4.62	-7.46	59.1	0.00

apost= 1.54 aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	296	1098	-3605	-302	467	292	-2098	4.62	4.62	3.08	4.62	-33.81	1348.4	0.06
4	296	919	-3178	-302	400	291	-1869	4.62	4.62	3.08	4.62	-18.04	142.8	0.00
5	296	861	-3036	-302	377	291	-1793	4.62	4.62	3.08	4.62	-17.31	137.0	0.00

apost= 1.54 aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	333	1098	-4266	-302	467	404	-3552	4.62	4.62	3.08	4.62	-57.24	2282.7	0.14
4	333	919	-3756	-302	400	403	-3150	4.62	4.62	3.08	4.62	-50.75	2024.1	0.12
5	333	861	-3586	-302	377	402	-3016	4.62	4.62	3.08	4.62	-48.61	1938.5	0.12

apost= 1.54 aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	369	1098	-4926	-302	467	516	-5250	4.62	4.62	3.08	6.16	-76.52	2559.1	0.15
4	369	919	-4334	-302	400	514	-4644	4.62	4.62	3.08	6.16	-67.69	2263.7	0.13
5	369	861	-4136	-302	377	514	-4443	4.62	4.62	3.08	6.16	-64.76	2165.7	0.12

apost= 1.54 aant= 1.54 ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 43 NI 11226 NF 11223 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 6.3000 7.3440 16.6440 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

3	0	-510	3405	-249	110	-467	-1867	3.08	4.62	3.08	4.62	-18.02	142.6	0.00
4	0	-555	2954	-234	88	-437	-1618	3.08	4.62	3.08	4.62	-15.62	123.6	0.00
5	0	-570	2804	-229	81	-428	-1535	3.08	4.62	3.08	4.62	-14.82	117.3	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	36	-510	2803	-249	110	-377	-745	3.08	4.62	3.08	4.62	-7.19	56.9	0.00
4	36	-555	2432	-234	88	-353	-644	3.08	4.62	3.08	4.62	-6.22	49.2	0.00
5	36	-570	2308	-229	81	-345	-611	3.08	4.62	3.08	4.62	-5.90	46.7	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	72	-510	2201	-249	110	-287	160	3.08	4.62	4.62	3.08	-1.54	12.2	0.00
4	72	-555	1910	-234	88	-268	141	3.08	4.62	4.62	3.08	-1.36	10.7	0.00
5	72	-570	1813	-229	81	-262	134	3.08	4.62	4.62	3.08	-1.30	10.3	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	108	-510	1599	-249	110	-196	847	3.08	4.62	4.62	3.08	-8.17	64.7	0.00
4	108	-555	1387	-234	88	-184	737	3.08	4.62	4.62	3.08	-7.11	56.3	0.00
5	108	-570	1317	-229	81	-180	700	3.08	4.62	4.62	3.08	-6.76	53.5	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	145	-510	997	-249	110	-106	1316	3.08	4.62	4.62	3.08	-12.70	100.6	0.00
4	145	-555	865	-234	88	-99	1144	3.08	4.62	4.62	3.08	-11.04	87.4	0.00
5	145	-570	822	-229	81	-97	1087	3.08	4.62	4.62	3.08	-10.49	83.0	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	181	-510	396	-249	110	-16	1568	3.08	4.62	4.62	3.08	-15.14	119.8	0.00
4	181	-555	343	-234	88	-15	1362	3.08	4.62	4.62	3.08	-13.15	104.1	0.00
5	181	-570	326	-229	81	-15	1294	3.08	4.62	4.62	3.08	-12.49	98.9	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	217	-510	-206	-249	110	74	1602	4.62	3.08	4.62	3.08	-15.46	122.4	0.00
4	217	-555	-179	-234	88	69	1392	4.62	3.08	4.62	3.08	-13.44	106.4	0.00
5	217	-570	-170	-229	81	68	1322	4.62	3.08	4.62	3.08	-12.76	101.0	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	253	-510	-808	-249	110	164	1419	4.62	3.08	4.62	3.08	-13.69	108.4	0.00
4	253	-555	-701	-234	88	154	1233	4.62	3.08	4.62	3.08	-11.90	94.2	0.00
5	253	-570	-665	-229	81	151	1171	4.62	3.08	4.62	3.08	-11.30	89.5	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	289	-510	-1410	-249	110	254	1018	4.62	3.08	4.62	3.08	-9.82	77.8	0.00
4	289	-555	-1224	-234	88	238	885	4.62	3.08	4.62	3.08	-8.54	67.6	0.00
5	289	-570	-1161	-229	81	233	841	4.62	3.08	4.62	3.08	-8.11	64.2	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	325	-510	-2012	-249	110	345	399	4.62	3.08	4.62	3.08	-3.85	30.5	0.00
4	325	-555	-1746	-234	88	323	348	4.62	3.08	4.62	3.08	-3.36	26.6	0.00
5	325	-570	-1656	-229	81	316	331	4.62	3.08	4.62	3.08	-3.20	25.3	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	362	-510	-2614	-249	110	435	-437	4.62	3.08	3.08	4.62	-4.22	33.4	0.00
4	362	-555	-2268	-234	88	407	-377	4.62	3.08	3.08	4.62	-3.64	28.8	0.00
5	362	-570	-2152	-229	81	399	-357	4.62	3.08	3.08	4.62	-3.45	27.3	0.00

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 44 NI 11223 NF 11220 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 3.0000 6.4050 7.4664 16.8714 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	-831	2901	-259	55	-477	-1275	3.08	4.62	3.08	4.62	-12.31	97.4	0.00
4	0	-922	2515	-266	45	-491	-1109	3.08	4.62	3.08	4.62	-10.70	84.7	0.00
5	0	-953	2386	-269	41	-495	-1053	3.08	4.62	3.08	4.62	-10.16	80.5	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	37	-831	2280	-259	55	-382	-321	3.08	4.62	3.08	4.62	-3.10	24.5	0.00
4	37	-922	1976	-266	45	-392	-282	3.08	4.62	3.08	4.62	-2.72	21.6	0.00
5	37	-953	1875	-269	41	-396	-269	3.08	4.62	3.08	4.62	-2.59	20.5	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	74	-831	1659	-259	55	-287	404	3.08	4.62	4.62	3.08	-3.90	30.9	0.00

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

4	74	-922	1438	-266	45	-294	346	3.08	4.62	4.62	3.08	-3.34	26.4	0.00
5	74	-953	1364	-269	41	-297	327	3.08	4.62	4.62	3.08	-3.16	25.0	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	110	-831	1038	-259	55	-191	900	3.08	4.62	4.62	3.08	-8.69	68.8	0.00
4	110	-922	899	-266	45	-196	776	3.08	4.62	4.62	3.08	-7.49	59.3	0.00
5	110	-953	852	-269	41	-198	735	3.08	4.62	4.62	3.08	-7.10	56.2	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	147	-831	417	-259	55	-96	1168	3.08	4.62	4.62	3.08	-11.28	89.3	0.00
4	147	-922	360	-266	45	-98	1008	3.08	4.62	4.62	3.08	-9.73	77.0	0.00
5	147	-953	341	-269	41	-99	955	3.08	4.62	4.62	3.08	-9.22	73.0	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	184	-831	-205	-259	55	-1	1207	3.08	3.08	4.62	3.08	-11.65	92.2	0.00
4	184	-922	-179	-266	45	0	1041	3.08	3.08	4.62	3.08	-10.05	79.6	0.00
5	184	-953	-170	-269	41	0	986	3.08	3.08	4.62	3.08	-9.52	75.4	0.00
apost= -- aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	221	-831	-826	-259	55	94	1018	4.62	3.08	4.62	3.08	-9.82	77.8	0.00
4	221	-922	-717	-266	45	98	876	4.62	3.08	4.62	3.08	-8.46	67.0	0.00
5	221	-953	-681	-269	41	99	829	4.62	3.08	4.62	3.08	-8.01	63.4	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	258	-831	-1447	-259	55	190	599	4.62	3.08	4.62	3.08	-5.78	45.8	0.00
4	258	-922	-1256	-266	45	196	513	4.62	3.08	4.62	3.08	-4.95	39.2	0.00
5	258	-953	-1192	-269	41	198	484	4.62	3.08	4.62	3.08	-4.68	37.0	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	295	-831	-2068	-259	55	285	-48	4.62	3.08	3.08	4.62	-0.46	3.7	0.00
4	295	-922	-1795	-266	45	294	-49	4.62	3.08	3.08	4.62	-0.47	3.7	0.00
5	295	-953	-1704	-269	41	297	-49	4.62	3.08	3.08	4.62	-0.47	3.7	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	331	-831	-2689	-259	55	380	-924	4.62	3.08	3.08	4.62	-8.91	70.6	0.00
4	331	-922	-2333	-266	45	392	-809	4.62	3.08	3.08	4.62	-7.80	61.8	0.00
5	331	-953	-2215	-269	41	397	-770	4.62	3.08	3.08	4.62	-7.43	58.9	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	368	-831	-3310	-259	55	475	-2028	4.62	3.08	3.08	4.62	-19.57	154.9	0.00
4	368	-922	-2872	-266	45	491	-1767	4.62	3.08	3.08	4.62	-17.05	135.0	0.00
5	368	-953	-2726	-269	41	496	-1680	4.62	3.08	3.08	4.62	-16.21	128.4	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 45 NI 11220 NF 11217 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 3.0000 6.7550 7.8744 17.6294 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
	cm		kg			kg*m				cm²		kg/cm²		mm
3	0	-1169	3590	-191	-24	-367	-2391	3.08	4.62	3.08	4.62	-38.53	1536.6	0.08
4	0	-1294	3116	-183	-19	-351	-2095	3.08	4.62	3.08	4.62	-33.76	1346.4	0.06
5	0	-1336	2959	-181	-18	-346	-1997	3.08	4.62	3.08	4.62	-19.27	152.6	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	39	-1169	2897	-191	-24	-292	-1116	3.08	4.62	3.08	4.62	-10.77	85.3	0.00
4	39	-1294	2516	-183	-19	-279	-988	3.08	4.62	3.08	4.62	-9.54	75.5	0.00
5	39	-1336	2390	-181	-18	-275	-946	3.08	4.62	3.08	4.62	-9.13	72.3	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	79	-1169	2204	-191	-24	-217	-114	3.08	4.62	3.08	4.62	-1.10	8.7	0.00
4	79	-1294	1916	-183	-19	-207	-117	3.08	4.62	3.08	4.62	-1.13	8.9	0.00
5	79	-1336	1821	-181	-18	-204	-119	3.08	4.62	3.08	4.62	-1.14	9.1	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	118	-1169	1512	-191	-24	-142	616	3.08	4.62	4.62	3.08	-5.95	47.1	0.00
4	118	-1294	1316	-183	-19	-135	518	3.08	4.62	4.62	3.08	-5.00	39.6	0.00
5	118	-1336	1252	-181	-18	-133	485	3.08	4.62	4.62	3.08	-4.68	37.1	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	157	-1169	819	-191	-24	-67	1074	3.08	4.62	4.62	3.08	-10.36	82.0	0.00
4	157	-1294	716	-183	-19	-63	918	3.08	4.62	4.62	3.08	-8.86	70.1	0.00
5	157	-1336	683	-181	-18	-62	865	3.08	4.62	4.62	3.08	-8.35	66.1	0.00

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

apost= --		aant= 1.54		ainf= 1.54		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	196	-1169	126	-191	-24	9	1259	4.62	3.08	4.62	3.08	-12.15	96.2	0.00
4	196	-1294	117	-183	-19	9	1081	4.62	3.08	4.62	3.08	-10.44	82.6	0.00
5	196	-1336	114	-181	-18	9	1022	4.62	3.08	4.62	3.08	-9.86	78.1	0.00
apost= 1.54		aant= --		ainf= 1.54		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	236	-1169	-567	-191	-24	84	1173	4.62	3.08	4.62	3.08	-11.32	89.6	0.00
4	236	-1294	-483	-183	-19	81	1009	4.62	3.08	4.62	3.08	-9.74	77.1	0.00
5	236	-1336	-455	-181	-18	80	955	4.62	3.08	4.62	3.08	-9.21	72.9	0.00
apost= 1.54		aant= --		ainf= 1.54		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	275	-1169	-1260	-191	-24	159	814	4.62	3.08	4.62	3.08	-7.85	62.2	0.00
4	275	-1294	-1083	-183	-19	153	701	4.62	3.08	4.62	3.08	-6.77	53.6	0.00
5	275	-1336	-1024	-181	-18	151	664	4.62	3.08	4.62	3.08	-6.41	50.7	0.00
apost= 1.54		aant= --		ainf= 1.54		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	314	-1169	-1952	-191	-24	234	182	4.62	3.08	4.62	3.08	-1.76	13.9	0.00
4	314	-1294	-1683	-183	-19	225	158	4.62	3.08	4.62	3.08	-1.52	12.0	0.00
5	314	-1336	-1593	-181	-18	222	150	4.62	3.08	4.62	3.08	-1.44	11.4	0.00
apost= 1.54		aant= --		ainf= 1.54		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	354	-1169	-2645	-191	-24	309	-721	4.62	3.08	3.08	4.62	-6.96	55.1	0.00
4	354	-1294	-2283	-183	-19	297	-622	4.62	3.08	3.08	4.62	-6.00	47.5	0.00
5	354	-1336	-2162	-181	-18	293	-588	4.62	3.08	3.08	4.62	-5.68	45.0	0.00
apost= 1.54		aant= --		ainf= --		asup= 1.54		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	393	-1169	-3338	-191	-24	384	-1897	4.62	3.08	3.08	4.62	-18.31	144.9	0.00
4	393	-1294	-2883	-183	-19	369	-1637	4.62	3.08	3.08	4.62	-15.80	125.1	0.00
5	393	-1336	-2731	-181	-18	364	-1550	4.62	3.08	3.08	4.62	-14.96	118.4	0.00
apost= 1.54		aant= --		ainf= --		asup= 1.54		(e armatura base = 4 X 1.54)						
ASTA NUM. 46 NI 11217 NF 11214 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 3.0000 7.6140 7.6704 18.2844 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--													--
	cm		kg			kg*m				cm²			kg/cm²	mm
3	0	-1519	3579	13	48	29	-2056	4.62	3.08	3.08	4.62	-33.13	1321.3	0.06
4	0	-1669	3132	-5	44	-5	-1802	4.62	3.08	3.08	4.62	-17.39	137.7	0.00
5	0	-1720	2982	-10	43	-15	-1715	4.62	3.08	3.08	4.62	-16.55	131.0	0.00
apost= 1.54		aant= --		ainf= --		asup= 1.54		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	38	-1519	2882	13	48	24	-825	4.62	3.08	3.08	4.62	-7.97	63.1	0.00
4	38	-1669	2523	-5	44	-3	-725	4.62	3.08	3.08	4.62	-7.00	55.4	0.00
5	38	-1720	2402	-10	43	-11	-689	4.62	3.08	3.08	4.62	-6.65	52.7	0.00
apost= 1.54		aant= --		ainf= --		asup= 1.54		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	76	-1519	2186	13	48	19	140	4.62	3.08	4.62	3.08	-1.35	10.7	0.00
4	76	-1669	1914	-5	44	-1	120	4.62	3.08	4.62	3.08	-1.16	9.2	0.00
5	76	-1720	1823	-10	43	-7	115	4.62	3.08	4.62	3.08	-1.11	8.8	0.00
apost= 1.54		aant= --		ainf= 1.54		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	114	-1519	1489	13	48	14	840	4.62	3.08	4.62	3.08	-8.11	64.2	0.00
4	114	-1669	1305	-5	44	1	733	4.62	3.08	4.62	3.08	-7.08	56.0	0.00
5	114	-1720	1243	-10	43	-3	699	4.62	3.08	4.62	3.08	-6.75	53.4	0.00
apost= 1.54		aant= --		ainf= 1.54		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	152	-1519	793	13	48	9	1275	4.62	3.08	4.62	3.08	-12.30	97.4	0.00
4	152	-1669	696	-5	44	3	1114	4.62	3.08	4.62	3.08	-10.76	85.1	0.00
5	152	-1720	664	-10	43	1	1063	4.62	3.08	4.62	3.08	-10.26	81.2	0.00
apost= 1.54		aant= --		ainf= 1.54		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	190	-1519	96	13	48	4	1444	3.08	3.08	4.62	3.08	-13.94	110.3	0.00
4	190	-1669	88	-5	44	4	1264	3.08	3.08	4.62	3.08	-12.20	96.5	0.00
5	190	-1720	84	-10	43	5	1205	3.08	3.08	4.62	3.08	-11.63	92.1	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 1.54		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	229	-1519	-600	13	48	-1	1348	3.08	4.62	4.62	3.08	-13.01	103.0	0.00
4	229	-1669	-521	-5	44	6	1181	3.08	4.62	4.62	3.08	-11.40	90.2	0.00
5	229	-1720	-496	-10	43	9	1127	3.08	4.62	4.62	3.08	-10.87	86.1	0.00
apost= --		aant= 1.54		ainf= 1.54		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	267	-1519	-1297	13	48	-6	987	3.08	4.62	4.62	3.08	-9.52	75.4	0.00

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

4	267	-1669	-1130	-5	44	8	866	3.08	4.62	4.62	3.08	-8.36	66.2	0.00
5	267	-1720	-1075	-10	43	13	827	3.08	4.62	4.62	3.08	-7.99	63.2	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	305	-1519	-1993	13	48	-11	360	3.08	4.62	4.62	3.08	-3.48	27.5	0.00
4	305	-1669	-1739	-5	44	10	320	3.08	4.62	4.62	3.08	-3.09	24.4	0.00
5	305	-1720	-1655	-10	43	17	307	3.08	4.62	4.62	3.08	-2.97	23.5	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	343	-1519	-2690	13	48	-16	-532	3.08	4.62	3.08	4.62	-5.13	40.6	0.00
4	343	-1669	-2348	-5	44	12	-459	3.08	4.62	3.08	4.62	-4.43	35.0	0.00
5	343	-1720	-2234	-10	43	21	-433	3.08	4.62	3.08	4.62	-4.18	33.1	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	381	-1519	-3386	13	48	-21	-1689	3.08	4.62	3.08	4.62	-16.30	129.0	0.00
4	381	-1669	-2957	-5	44	13	-1469	3.08	4.62	3.08	4.62	-14.18	112.2	0.00
5	381	-1720	-2814	-10	43	25	-1395	3.08	4.62	3.08	4.62	-13.46	106.6	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 47 NI 11214 NF 11211 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 3.0000 6.8040 6.8544 16.6584 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	-1916	3065	-74	-67	-136	-1091	3.08	4.62	3.08	4.62	-10.53	83.4	0.00
4	0	-2081	2691	-80	-60	-146	-968	3.08	4.62	3.08	4.62	-9.35	74.0	0.00
5	0	-2137	2564	-82	-57	-149	-924	3.08	4.62	3.08	4.62	-8.92	70.6	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	36	-1916	2473	-74	-67	-110	-107	3.08	4.62	3.08	4.62	-1.03	8.2	0.00
4	36	-2081	2172	-80	-60	-118	-104	3.08	4.62	3.08	4.62	-1.01	8.0	0.00
5	36	-2137	2070	-82	-57	-120	-101	3.08	4.62	3.08	4.62	-0.98	7.7	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	71	-1916	1881	-74	-67	-84	666	3.08	4.62	4.62	3.08	-6.43	50.9	0.00
4	71	-2081	1653	-80	-60	-89	575	3.08	4.62	4.62	3.08	-5.55	43.9	0.00
5	71	-2137	1575	-82	-57	-91	546	3.08	4.62	4.62	3.08	-5.27	41.7	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	107	-1916	1290	-74	-67	-57	1230	3.08	4.62	4.62	3.08	-11.87	94.0	0.00
4	107	-2081	1135	-80	-60	-61	1070	3.08	4.62	4.62	3.08	-10.33	81.8	0.00
5	107	-2137	1080	-82	-57	-62	1018	3.08	4.62	4.62	3.08	-9.83	77.8	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	142	-1916	698	-74	-67	-31	1583	3.08	4.62	4.62	3.08	-15.28	120.9	0.00
4	142	-2081	616	-80	-60	-32	1381	3.08	4.62	4.62	3.08	-13.33	105.5	0.00
5	142	-2137	586	-82	-57	-33	1314	3.08	4.62	4.62	3.08	-12.68	100.4	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	178	-1916	106	-74	-67	-5	1726	3.08	3.08	4.62	3.08	-16.65	131.8	0.00
4	178	-2081	97	-80	-60	-4	1508	3.08	3.08	4.62	3.08	-14.55	115.2	0.00
5	178	-2137	91	-82	-57	-3	1435	3.08	3.08	4.62	3.08	-13.85	109.6	0.00
apost= -- aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	213	-1916	-486	-74	-67	21	1658	4.62	3.08	4.62	3.08	-16.00	126.7	0.00
4	213	-2081	-422	-80	-60	25	1450	4.62	3.08	4.62	3.08	-14.00	110.8	0.00
5	213	-2137	-403	-82	-57	26	1379	4.62	3.08	4.62	3.08	-13.31	105.4	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	249	-1916	-1078	-74	-67	48	1380	4.62	3.08	4.62	3.08	-13.32	105.4	0.00
4	249	-2081	-941	-80	-60	53	1208	4.62	3.08	4.62	3.08	-11.66	92.3	0.00
5	249	-2137	-898	-82	-57	55	1149	4.62	3.08	4.62	3.08	-11.08	87.8	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	284	-1916	-1669	-74	-67	74	892	4.62	3.08	4.62	3.08	-8.61	68.2	0.00
4	284	-2081	-1459	-80	-60	82	781	4.62	3.08	4.62	3.08	-7.54	59.7	0.00
5	284	-2137	-1392	-82	-57	84	742	4.62	3.08	4.62	3.08	-7.16	56.7	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	320	-1916	-2261	-74	-67	100	194	4.62	3.08	4.62	3.08	-1.87	14.8	0.00
4	320	-2081	-1978	-80	-60	110	171	4.62	3.08	4.62	3.08	-1.65	13.0	0.00
5	320	-2137	-1887	-82	-57	113	160	4.62	3.08	4.62	3.08	-1.54	12.2	0.00

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	355	-1916	-2853	-74	-67	127	-715	4.62	3.08	3.08	4.62	-6.90	54.6	0.00
4	355	-2081	-2497	-80	-60	139	-624	4.62	3.08	3.08	4.62	-6.03	47.7	0.00
5	355	-2137	-2381	-82	-57	143	-598	4.62	3.08	3.08	4.62	-5.78	45.7	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 48 NI 11211 NF 10075 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot. qy medio: 3.0000 7.4115 7.4664 17.8779 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	-2174	1198	-51	-305	-101	1652	3.08	4.62	4.62	3.08	-15.94	126.2	0.00
4	0	-2352	1040	-58	-283	-112	1427	3.08	4.62	4.62	3.08	-13.77	109.0	0.00
5	0	-2412	988	-60	-276	-116	1350	3.08	4.62	4.62	3.08	-13.03	103.1	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	37	-2174	538	-51	-305	-82	1972	3.08	4.62	4.62	3.08	-19.04	150.7	0.00
4	37	-2352	462	-58	-283	-91	1705	3.08	4.62	4.62	3.08	-16.45	130.2	0.00
5	37	-2412	438	-60	-276	-94	1613	3.08	4.62	4.62	3.08	-15.57	123.3	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	74	-2174	-123	-51	-305	-63	2049	3.08	4.62	4.62	3.08	-33.02	1316.8	0.06
4	74	-2352	-116	-58	-283	-69	1769	3.08	4.62	4.62	3.08	-17.07	135.1	0.00
5	74	-2412	-112	-60	-276	-72	1674	3.08	4.62	4.62	3.08	-16.15	127.9	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	111	-2174	-783	-51	-305	-44	1881	3.08	4.62	4.62	3.08	-18.16	143.7	0.00
4	111	-2352	-693	-58	-283	-48	1619	3.08	4.62	4.62	3.08	-15.63	123.7	0.00
5	111	-2412	-662	-60	-276	-50	1531	3.08	4.62	4.62	3.08	-14.77	116.9	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	148	-2174	-1444	-51	-305	-25	1470	3.08	4.62	4.62	3.08	-14.19	112.3	0.00
4	148	-2352	-1271	-58	-283	-27	1256	3.08	4.62	4.62	3.08	-12.13	96.0	0.00
5	148	-2412	-1212	-60	-276	-28	1184	3.08	4.62	4.62	3.08	-11.43	90.5	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	185	-2174	-2105	-51	-305	-6	814	3.08	4.62	4.62	3.08	-7.86	62.2	0.00
4	185	-2352	-1849	-58	-283	-6	680	3.08	4.62	4.62	3.08	-6.56	52.0	0.00
5	185	-2412	-1762	-60	-276	-6	635	3.08	4.62	4.62	3.08	-6.13	48.5	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	222	-2174	-2765	-51	-305	13	-85	4.62	3.08	3.08	4.62	-0.82	6.5	0.00
4	222	-2352	-2427	-58	-283	16	-110	4.62	3.08	3.08	4.62	-1.06	8.4	0.00
5	222	-2412	-2312	-60	-276	16	-118	4.62	3.08	3.08	4.62	-1.14	9.0	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	259	-2174	-3426	-51	-305	32	-1229	4.62	3.08	3.08	4.62	-11.86	93.9	0.00
4	259	-2352	-3005	-58	-283	37	-1113	4.62	3.08	3.08	4.62	-10.74	85.0	0.00
5	259	-2412	-2863	-60	-276	38	-1074	4.62	3.08	3.08	4.62	-10.37	82.1	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	296	-2174	-4086	-51	-305	51	-2617	4.62	3.08	3.08	4.62	-42.17	1681.6	0.09
4	296	-2352	-3582	-58	-283	58	-2329	4.62	3.08	3.08	4.62	-37.54	1497.0	0.08
5	296	-2412	-3413	-60	-276	60	-2234	4.62	3.08	3.08	4.62	-35.99	1435.4	0.07
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	333	-2174	-4747	-51	-305	70	-4248	4.62	3.08	3.08	4.62	-68.46	2730.2	0.18
4	333	-2352	-4160	-58	-283	80	-3759	4.62	3.08	3.08	4.62	-60.58	2416.0	0.16
5	333	-2412	-3963	-60	-276	82	-3596	4.62	3.08	3.08	4.62	-57.95	2311.1	0.15
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	369	-2174	-5407	-51	-305	89	-6124	4.62	3.08	3.08	6.16	-89.26	2985.2	0.18
4	369	-2352	-4738	-58	-283	101	-5403	4.62	3.08	3.08	6.16	-78.75	2633.7	0.15
5	369	-2412	-4513	-60	-276	105	-5162	4.62	3.08	3.08	6.16	-75.24	2516.2	0.15
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 49 NI 10833 NF 11150 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot. qy medio: 3.0000 3.5000 4.0800 10.5800 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	-3549	322	171	-169	294	2008	4.62	3.08	4.62	3.08	-19.38	153.4	0.00
4	0	-3537	22	166	-151	283	2235	4.62	3.08	4.62	3.08	-36.02	1436.3	0.07
5	0	-3533	-73	165	-144	280	2302	4.62	3.08	4.62	3.08	-37.10	1479.4	0.07
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	41	-3549	-111	171	-169	224	2051	4.62	3.08	4.62	3.08	-33.05	1318.1	0.06
4	41	-3537	-360	166	-151	215	2166	4.62	3.08	4.62	3.08	-34.90	1391.9	0.07
5	41	-3533	-439	165	-144	213	2197	4.62	3.08	4.62	3.08	-35.41	1412.1	0.07
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	82	-3549	-543	171	-169	154	1918	4.62	3.08	4.62	3.08	-18.51	146.5	0.00
4	82	-3537	-743	166	-151	147	1941	4.62	3.08	4.62	3.08	-18.73	148.3	0.00
5	82	-3533	-805	165	-144	145	1943	4.62	3.08	4.62	3.08	-18.76	148.5	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	123	-3549	-976	171	-169	84	1607	4.62	3.08	4.62	3.08	-15.51	122.8	0.00
4	123	-3537	-1125	166	-151	80	1559	4.62	3.08	4.62	3.08	-15.05	119.1	0.00
5	123	-3533	-1170	165	-144	78	1540	4.62	3.08	4.62	3.08	-14.86	117.6	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	163	-3549	-1408	171	-169	14	1120	4.62	3.08	4.62	3.08	-10.81	85.6	0.00
4	163	-3537	-1507	166	-151	12	1021	4.62	3.08	4.62	3.08	-9.86	78.0	0.00
5	163	-3533	-1536	165	-144	11	987	4.62	3.08	4.62	3.08	-9.53	75.4	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	204	-3549	-1840	171	-169	-56	457	3.08	4.62	4.62	3.08	-4.41	34.9	0.00
4	204	-3537	-1889	166	-151	-56	327	3.08	4.62	4.62	3.08	-3.16	25.0	0.00
5	204	-3533	-1902	165	-144	-57	285	3.08	4.62	4.62	3.08	-2.75	21.7	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	245	-3549	-2273	171	-169	-125	-383	3.08	4.62	3.08	4.62	-3.70	29.3	0.00
4	245	-3537	-2272	166	-151	-124	-523	3.08	4.62	3.08	4.62	-5.05	40.0	0.00
5	245	-3533	-2267	165	-144	-124	-567	3.08	4.62	3.08	4.62	-5.47	43.3	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	286	-3549	-2705	171	-169	-195	-1400	3.08	4.62	3.08	4.62	-13.52	107.0	0.00
4	286	-3537	-2654	166	-151	-192	-1529	3.08	4.62	3.08	4.62	-14.76	116.8	0.00
5	286	-3533	-2633	165	-144	-191	-1568	3.08	4.62	3.08	4.62	-15.14	119.8	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	327	-3549	-3137	171	-169	-265	-2594	3.08	4.62	3.08	4.62	-41.80	1667.0	0.09
4	327	-3537	-3036	166	-151	-260	-2692	3.08	4.62	3.08	4.62	-43.38	1730.0	0.10
5	327	-3533	-2999	165	-144	-259	-2719	3.08	4.62	3.08	4.62	-43.81	1747.2	0.10
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	368	-3549	-3570	171	-169	-335	-3964	3.08	4.62	3.08	4.62	-63.88	2547.5	0.17
4	368	-3537	-3419	166	-151	-328	-4011	3.08	4.62	3.08	4.62	-64.63	2577.6	0.17
5	368	-3533	-3364	165	-144	-326	-4019	3.08	4.62	3.08	4.62	-64.76	2582.6	0.17
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	409	-3549	-4002	171	-169	-405	-4911	3.08	4.62	3.08	4.62	-79.13	3155.9	0.21
4	409	-3537	-3801	166	-151	-396	-4916	3.08	4.62	3.08	4.62	-79.22	3159.2	0.22
5	409	-3533	-3730	165	-144	-393	-4908	3.08	4.62	3.08	4.62	-79.10	3154.4	0.21
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 50 NI 11150 NF 11149 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 3.0000 3.2900 3.8352 10.1252 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	-5038	2927	45	381	45	-3259	4.62	3.08	3.08	4.62	-52.52	2094.4	0.13
4	0	-5081	2611	53	347	60	-2943	4.62	3.08	3.08	4.62	-47.43	1891.5	0.11
5	0	-5091	2506	55	335	64	-2837	4.62	3.08	3.08	4.62	-45.72	1823.3	0.11
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	40	-5038	2526	45	381	28	-2619	4.62	3.08	3.08	4.62	-42.21	1683.3	0.09
4	40	-5081	2256	53	347	39	-2372	4.62	3.08	3.08	4.62	-38.23	1524.5	0.08
5	40	-5091	2166	55	335	42	-2289	4.62	3.08	3.08	4.62	-36.88	1471.0	0.07

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	79	-5038	2126	45	381	10	-1699	4.62	3.08	3.08	4.62	-16.40	129.8	0.00
4	79	-5081	1901	53	347	18	-1550	4.62	3.08	3.08	4.62	-14.96	118.4	0.00
5	79	-5091	1826	55	335	20	-1499	4.62	3.08	3.08	4.62	-14.47	114.6	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	119	-5038	1725	45	381	-8	-937	4.62	3.08	3.08	4.62	-9.05	71.6	0.00
4	119	-5081	1546	53	347	-3	-868	4.62	3.08	3.08	4.62	-8.38	66.3	0.00
5	119	-5091	1486	55	335	-1	-844	4.62	3.08	3.08	4.62	-8.15	64.5	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	158	-5038	1325	45	381	-26	-334	3.08	4.62	3.08	4.62	-3.23	25.5	0.00
4	158	-5081	1191	53	347	-24	-326	3.08	4.62	3.08	4.62	-3.15	24.9	0.00
5	158	-5091	1146	55	335	-23	-323	3.08	4.62	3.08	4.62	-3.12	24.7	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	198	-5038	924	45	381	-44	111	3.08	4.62	4.62	3.08	-1.07	8.5	0.00
4	198	-5081	836	53	347	-45	74	3.08	4.62	4.62	3.08	-0.72	5.7	0.00
5	198	-5091	806	55	335	-45	63	3.08	4.62	4.62	3.08	-0.61	4.8	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	237	-5038	523	45	381	-62	397	3.08	4.62	4.62	3.08	-3.83	30.3	0.00
4	237	-5081	481	53	347	-66	335	3.08	4.62	4.62	3.08	-3.23	25.6	0.00
5	237	-5091	466	55	335	-67	315	3.08	4.62	4.62	3.08	-3.04	24.0	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	277	-5038	123	45	381	-80	525	3.08	4.62	4.62	3.08	-5.06	40.1	0.00
4	277	-5081	126	53	347	-87	455	3.08	4.62	4.62	3.08	-4.39	34.8	0.00
5	277	-5091	127	55	335	-89	432	3.08	4.62	4.62	3.08	-4.17	33.0	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	317	-5038	-278	45	381	-98	494	3.08	4.62	4.62	3.08	-4.77	37.7	0.00
4	317	-5081	-229	53	347	-108	434	3.08	4.62	4.62	3.08	-4.19	33.2	0.00
5	317	-5091	-213	55	335	-110	415	3.08	4.62	4.62	3.08	-4.00	31.7	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	356	-5038	-678	45	381	-116	305	3.08	4.62	4.62	3.08	-2.94	23.3	0.00
4	356	-5081	-584	53	347	-129	274	3.08	4.62	4.62	3.08	-2.64	20.9	0.00
5	356	-5091	-553	55	335	-132	263	3.08	4.62	4.62	3.08	-2.54	20.1	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	396	-5038	-1079	45	381	-134	0	3.08	4.62	4.62	3.08	-0.00	-0.0	0.00
4	396	-5081	-939	53	347	-150	0	3.08	4.62	4.62	3.08	-0.00	-0.0	0.00
5	396	-5091	-893	55	335	-154	0	3.08	4.62	4.62	3.08	-0.00	-0.0	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 51 NI 11149 NF 11148 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 3.0000 6.3000 7.3440 16.6440 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	--													
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	-1430	3519	-120	176	-216	-1939	3.08	4.62	3.08	4.62	-18.72	148.2	0.00
4	0	-1852	3073	-108	151	-195	-1712	3.08	4.62	3.08	4.62	-16.52	130.8	0.00
5	0	-1989	2924	-104	143	-188	-1636	3.08	4.62	3.08	4.62	-15.79	125.0	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	36	-1430	2917	-120	176	-172	-1303	3.08	4.62	3.08	4.62	-12.58	99.6	0.00
4	36	-1852	2551	-108	151	-156	-1156	3.08	4.62	3.08	4.62	-11.16	88.3	0.00
5	36	-1989	2428	-104	143	-150	-1107	3.08	4.62	3.08	4.62	-10.69	84.6	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	72	-1430	2315	-120	176	-129	-357	3.08	4.62	3.08	4.62	-3.45	27.3	0.00
4	72	-1852	2029	-108	151	-117	-329	3.08	4.62	3.08	4.62	-3.17	25.1	0.00
5	72	-1989	1933	-104	143	-113	-319	3.08	4.62	3.08	4.62	-3.08	24.4	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	108	-1430	1713	-120	176	-85	371	3.08	4.62	4.62	3.08	-3.58	28.3	0.00
4	108	-1852	1506	-108	151	-78	311	3.08	4.62	4.62	3.08	-3.00	23.7	0.00
5	108	-1989	1437	-104	143	-75	290	3.08	4.62	4.62	3.08	-2.80	22.2	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

3	145	-1430	1111	-120	176	-42	882	3.08	4.62	4.62	3.08	-8.51	67.4	0.00
4	145	-1852	984	-108	151	-39	761	3.08	4.62	4.62	3.08	-7.34	58.1	0.00
5	145	-1989	942	-104	143	-38	720	3.08	4.62	4.62	3.08	-6.95	55.0	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	181	-1430	510	-120	176	2	1175	3.08	3.08	4.62	3.08	-11.34	89.7	0.00
4	181	-1852	462	-108	151	0	1022	3.08	3.08	4.62	3.08	-9.87	78.1	0.00
5	181	-1989	446	-104	143	-0	971	3.08	3.08	4.62	3.08	-9.37	74.2	0.00
apost= -- aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	217	-1430	-92	-120	176	45	1250	4.62	3.08	4.62	3.08	-12.07	95.5	0.00
4	217	-1852	-60	-108	151	39	1095	4.62	3.08	4.62	3.08	-10.57	83.6	0.00
5	217	-1989	-50	-104	143	38	1043	4.62	3.08	4.62	3.08	-10.07	79.7	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	253	-1430	-694	-120	176	89	1108	4.62	3.08	4.62	3.08	-10.69	84.7	0.00
4	253	-1852	-582	-108	151	78	979	4.62	3.08	4.62	3.08	-9.44	74.8	0.00
5	253	-1989	-545	-104	143	75	935	4.62	3.08	4.62	3.08	-9.03	71.5	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	289	-1430	-1296	-120	176	132	748	4.62	3.08	4.62	3.08	-7.22	57.2	0.00
4	289	-1852	-1105	-108	151	117	674	4.62	3.08	4.62	3.08	-6.50	51.5	0.00
5	289	-1989	-1041	-104	143	113	648	4.62	3.08	4.62	3.08	-6.26	49.5	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	325	-1430	-1898	-120	176	176	171	4.62	3.08	4.62	3.08	-1.65	13.1	0.00
4	325	-1852	-1627	-108	151	156	180	4.62	3.08	4.62	3.08	-1.73	13.7	0.00
5	325	-1989	-1536	-104	143	150	183	4.62	3.08	4.62	3.08	-1.76	13.9	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	362	-1430	-2500	-120	176	219	-249	4.62	3.08	3.08	4.62	-2.40	19.0	0.00
4	362	-1852	-2149	-108	151	195	-181	4.62	3.08	3.08	4.62	-1.74	13.8	0.00
5	362	-1989	-2032	-104	143	188	-158	4.62	3.08	3.08	4.62	-1.52	12.1	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 52 NI 11148 NF 11147 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 3.0000 6.4050 7.4664 16.8714 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	-80	2969	-180	45	-324	-1114	3.08	4.62	3.08	4.62	-10.75	85.1	0.00
4	0	-663	2580	-185	39	-334	-975	3.08	4.62	3.08	4.62	-9.41	74.5	0.00
5	0	-854	2450	-187	37	-338	-929	3.08	4.62	3.08	4.62	-8.96	70.9	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	37	-80	2348	-180	45	-258	-580	3.08	4.62	3.08	4.62	-5.60	44.3	0.00
4	37	-663	2041	-185	39	-266	-511	3.08	4.62	3.08	4.62	-4.93	39.1	0.00
5	37	-854	1939	-187	37	-269	-488	3.08	4.62	3.08	4.62	-4.71	37.3	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	74	-80	1727	-180	45	-191	170	3.08	4.62	4.62	3.08	-1.64	13.0	0.00
4	74	-663	1503	-185	39	-198	141	3.08	4.62	4.62	3.08	-1.36	10.8	0.00
5	74	-854	1428	-187	37	-200	132	3.08	4.62	4.62	3.08	-1.27	10.1	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	110	-80	1105	-180	45	-125	691	3.08	4.62	4.62	3.08	-6.67	52.8	0.00
4	110	-663	964	-185	39	-130	595	3.08	4.62	4.62	3.08	-5.74	45.5	0.00
5	110	-854	916	-187	37	-131	563	3.08	4.62	4.62	3.08	-5.43	43.0	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	147	-80	484	-180	45	-59	984	3.08	4.62	4.62	3.08	-9.50	75.2	0.00
4	147	-663	425	-185	39	-62	851	3.08	4.62	4.62	3.08	-8.21	65.0	0.00
5	147	-854	405	-187	37	-63	806	3.08	4.62	4.62	3.08	-7.78	61.6	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	184	-80	-137	-180	45	7	1048	3.08	3.08	4.62	3.08	-10.11	80.1	0.00
4	184	-663	-113	-185	39	6	908	3.08	3.08	4.62	3.08	-8.77	69.4	0.00
5	184	-854	-106	-187	37	6	861	3.08	3.08	4.62	3.08	-8.31	65.8	0.00
apost= -- aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	221	-80	-758	-180	45	73	883	4.62	3.08	4.62	3.08	-8.52	67.5	0.00
4	221	-663	-652	-185	39	74	767	4.62	3.08	4.62	3.08	-7.41	58.6	0.00
5	221	-854	-617	-187	37	75	728	4.62	3.08	4.62	3.08	-7.03	55.6	0.00

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	258	-80	-1379	-180	45	139	490	4.62	3.08	4.62	3.08	-4.73	37.4	0.00
4	258	-663	-1191	-185	39	142	428	4.62	3.08	4.62	3.08	-4.13	32.7	0.00
5	258	-854	-1128	-187	37	143	407	4.62	3.08	4.62	3.08	-3.92	31.1	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	295	-80	-2001	-180	45	205	-133	4.62	3.08	3.08	4.62	-1.28	10.1	0.00
4	295	-663	-1730	-185	39	210	-110	4.62	3.08	3.08	4.62	-1.06	8.4	0.00
5	295	-854	-1640	-187	37	212	-103	4.62	3.08	3.08	4.62	-0.99	7.9	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	331	-80	-2622	-180	45	271	-983	4.62	3.08	3.08	4.62	-9.49	75.1	0.00
4	331	-663	-2268	-185	39	278	-846	4.62	3.08	3.08	4.62	-8.16	64.6	0.00
5	331	-854	-2151	-187	37	281	-801	4.62	3.08	3.08	4.62	-7.73	61.2	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	368	-80	-3243	-180	45	337	-1577	4.62	3.08	3.08	4.62	-15.22	120.5	0.00
4	368	-663	-2807	-185	39	346	-1359	4.62	3.08	3.08	4.62	-13.12	103.8	0.00
5	368	-854	-2662	-187	37	349	-1288	4.62	3.08	3.08	4.62	-12.43	98.4	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 53 NI 11147 NF 11146 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 3.0000 6.7550 7.8744 17.6294 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²			kg/cm²			mm
3	0	427	3724	-126	50	-242	-2119	3.08	4.62	3.08	4.62	-34.15	1362.0	0.06
4	0	-234	3232	-113	47	-215	-1850	3.08	4.62	3.08	4.62	-17.86	141.4	0.00
5	0	-449	3068	-108	46	-206	-1761	3.08	4.62	3.08	4.62	-16.99	134.5	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	39	427	3031	-126	50	-192	-1351	3.08	4.62	3.08	4.62	-13.04	103.2	0.00
4	39	-234	2632	-113	47	-170	-1183	3.08	4.62	3.08	4.62	-11.42	90.4	0.00
5	39	-449	2499	-108	46	-163	-1127	3.08	4.62	3.08	4.62	-10.88	86.1	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	79	427	2338	-126	50	-142	-296	3.08	4.62	3.08	4.62	-2.85	22.6	0.00
4	79	-234	2032	-113	47	-126	-267	3.08	4.62	3.08	4.62	-2.57	20.4	0.00
5	79	-449	1930	-108	46	-121	-257	3.08	4.62	3.08	4.62	-2.48	19.6	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	118	427	1646	-126	50	-93	487	3.08	4.62	4.62	3.08	-4.70	37.2	0.00
4	118	-234	1432	-113	47	-82	414	3.08	4.62	4.62	3.08	-4.00	31.6	0.00
5	118	-449	1361	-108	46	-78	390	3.08	4.62	4.62	3.08	-3.76	29.8	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	157	427	953	-126	50	-43	998	3.08	4.62	4.62	3.08	-9.63	76.2	0.00
4	157	-234	832	-113	47	-37	859	3.08	4.62	4.62	3.08	-8.29	65.6	0.00
5	157	-449	792	-108	46	-36	813	3.08	4.62	4.62	3.08	-7.84	62.1	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	196	427	260	-126	50	7	1236	3.08	3.08	4.62	3.08	-11.93	94.4	0.00
4	196	-234	232	-113	47	7	1068	3.08	3.08	4.62	3.08	-10.31	81.6	0.00
5	196	-449	222	-108	46	7	1012	3.08	3.08	4.62	3.08	-9.77	77.3	0.00
apost= -- aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	236	427	-433	-126	50	56	1202	4.62	3.08	4.62	3.08	-11.60	91.8	0.00
4	236	-234	-368	-113	47	51	1041	4.62	3.08	4.62	3.08	-10.05	79.5	0.00
5	236	-449	-347	-108	46	49	988	4.62	3.08	4.62	3.08	-9.53	75.4	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	275	427	-1126	-126	50	106	896	4.62	3.08	4.62	3.08	-8.64	68.4	0.00
4	275	-234	-968	-113	47	95	778	4.62	3.08	4.62	3.08	-7.51	59.5	0.00
5	275	-449	-916	-108	46	92	740	4.62	3.08	4.62	3.08	-7.14	56.5	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	314	427	-1818	-126	50	156	317	4.62	3.08	4.62	3.08	-3.06	24.2	0.00
4	314	-234	-1568	-113	47	140	280	4.62	3.08	4.62	3.08	-2.70	21.4	0.00
5	314	-449	-1485	-108	46	135	268	4.62	3.08	4.62	3.08	-2.59	20.5	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

3	354	427	-2511	-126	50	205	-534	4.62	3.08	3.08	4.62	-5.15	40.8	0.00
4	354	-234	-2168	-113	47	184	-454	4.62	3.08	3.08	4.62	-4.38	34.7	0.00
5	354	-449	-2054	-108	46	177	-427	4.62	3.08	3.08	4.62	-4.12	32.6	0.00

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	393	427	-3204	-126	50	255	-1176	4.62	3.08	3.08	4.62	-11.35	89.9	0.00
4	393	-234	-2768	-113	47	228	-1009	4.62	3.08	3.08	4.62	-9.74	77.1	0.00
5	393	-449	-2623	-108	46	220	-953	4.62	3.08	3.08	4.62	-9.19	72.8	0.00

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 54 NI 11146 NF 11141 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 3.0000 7.6140 7.6704 18.2844 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	6	3300	87	3	171	-1216	4.62	3.08	3.08	4.62	-11.74	92.9	0.00
4	0	-626	2892	76	4	149	-1079	4.62	3.08	3.08	4.62	-10.42	82.5	0.00
5	0	-833	2754	72	4	143	-1029	4.62	3.08	3.08	4.62	-9.93	78.6	0.00

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	38	6	2604	87	3	138	-587	4.62	3.08	3.08	4.62	-5.66	44.8	0.00
4	38	-626	2283	76	4	120	-527	4.62	3.08	3.08	4.62	-5.09	40.3	0.00
5	38	-833	2174	72	4	115	-503	4.62	3.08	3.08	4.62	-4.86	38.4	0.00

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	76	6	1907	87	3	105	272	4.62	3.08	4.62	3.08	-2.63	20.8	0.00
4	76	-626	1674	76	4	92	227	4.62	3.08	4.62	3.08	-2.19	17.3	0.00
5	76	-833	1595	72	4	88	215	4.62	3.08	4.62	3.08	-2.08	16.4	0.00

apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	114	6	1211	87	3	72	866	4.62	3.08	4.62	3.08	-8.36	66.2	0.00
4	114	-626	1066	76	4	63	749	4.62	3.08	4.62	3.08	-7.23	57.2	0.00
5	114	-833	1015	72	4	60	712	4.62	3.08	4.62	3.08	-6.87	54.4	0.00

apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	152	6	514	87	3	39	1194	4.62	3.08	4.62	3.08	-11.53	91.3	0.00
4	152	-626	457	76	4	34	1039	4.62	3.08	4.62	3.08	-10.03	79.4	0.00
5	152	-833	436	72	4	33	989	4.62	3.08	4.62	3.08	-9.54	75.5	0.00

apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	190	6	-183	87	3	6	1258	3.08	3.08	4.62	3.08	-12.14	96.1	0.00
4	190	-626	-152	76	4	5	1097	3.08	3.08	4.62	3.08	-10.59	83.8	0.00
5	190	-833	-144	72	4	5	1044	3.08	3.08	4.62	3.08	-10.08	79.8	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	229	6	-879	87	3	-27	1055	3.08	4.62	4.62	3.08	-10.18	80.6	0.00
4	229	-626	-761	76	4	-24	923	3.08	4.62	4.62	3.08	-8.91	70.5	0.00
5	229	-833	-724	72	4	-22	879	3.08	4.62	4.62	3.08	-8.49	67.2	0.00

apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	267	6	-1575	87	3	-60	588	3.08	4.62	4.62	3.08	-5.67	44.9	0.00
4	267	-626	-1370	76	4	-52	518	3.08	4.62	4.62	3.08	-5.00	39.6	0.00
5	267	-833	-1303	72	4	-50	493	3.08	4.62	4.62	3.08	-4.76	37.7	0.00

apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	305	6	-2272	87	3	-93	-145	3.08	4.62	3.08	4.62	-1.40	11.1	0.00
4	305	-626	-1978	76	4	-81	-120	3.08	4.62	3.08	4.62	-1.16	9.2	0.00
5	305	-833	-1883	72	4	-77	-113	3.08	4.62	3.08	4.62	-1.09	8.6	0.00

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	343	6	-2968	87	3	-126	-1143	3.08	4.62	3.08	4.62	-11.04	87.4	0.00
4	343	-626	-2587	76	4	-110	-990	3.08	4.62	3.08	4.62	-9.55	75.6	0.00
5	343	-833	-2462	72	4	-105	-941	3.08	4.62	3.08	4.62	-9.08	71.9	0.00

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	381	6	-3665	87	3	-159	-1857	3.08	4.62	3.08	4.62	-17.93	141.9	0.00
4	381	-626	-3196	76	4	-139	-1612	3.08	4.62	3.08	4.62	-15.55	123.1	0.00
5	381	-833	-3042	72	4	-132	-1533	3.08	4.62	3.08	4.62	-14.79	117.1	0.00

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 55 NI 11141 NF 11151 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

qy medio: 3.0000 7.1685 7.2216 17.3901 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	-1525	2244	13	-77	21	0	3.08	4.62	3.08	3.08	-0.00	-0.0	0.00
4	0	-1997	1974	18	-67	30	0	3.08	4.62	3.08	3.08	-0.00	-0.0	0.00
5	0	-2155	1877	19	-63	33	0	3.08	4.62	3.08	3.08	-0.00	-0.0	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	36	-1525	1626	13	-77	17	461	3.08	4.62	4.62	3.08	-4.45	35.3	0.00
4	36	-1997	1433	18	-67	23	379	3.08	4.62	4.62	3.08	-3.66	29.0	0.00
5	36	-2155	1362	19	-63	26	360	3.08	4.62	4.62	3.08	-3.47	27.5	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	71	-1525	1008	13	-77	12	929	3.08	4.62	4.62	3.08	-8.97	71.0	0.00
4	71	-1997	892	18	-67	17	792	3.08	4.62	4.62	3.08	-7.64	60.5	0.00
5	71	-2155	847	19	-63	19	752	3.08	4.62	4.62	3.08	-7.26	57.5	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	107	-1525	390	13	-77	7	1178	3.08	4.62	4.62	3.08	-11.37	90.0	0.00
4	107	-1997	351	18	-67	11	1013	3.08	4.62	4.62	3.08	-9.77	77.4	0.00
5	107	-2155	331	19	-63	12	962	3.08	4.62	4.62	3.08	-9.28	73.5	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	142	-1525	-228	13	-77	2	1207	3.08	3.08	4.62	3.08	-11.65	92.2	0.00
4	142	-1997	-190	18	-67	4	1041	3.08	3.08	4.62	3.08	-10.05	79.6	0.00
5	142	-2155	-184	19	-63	5	988	3.08	3.08	4.62	3.08	-9.54	75.5	0.00
apost= -- aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	178	-1525	-846	13	-77	-2	1016	3.08	3.08	4.62	3.08	-9.81	77.6	0.00
4	178	-1997	-731	18	-67	-2	878	3.08	3.08	4.62	3.08	-8.47	67.1	0.00
5	178	-2155	-699	19	-63	-2	831	3.08	3.08	4.62	3.08	-8.03	63.5	0.00
apost= -- aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	213	-1525	-1463	13	-77	-7	606	3.08	3.08	4.62	3.08	-5.85	46.3	0.00
4	213	-1997	-1271	18	-67	-8	522	3.08	3.08	4.62	3.08	-5.04	39.9	0.00
5	213	-2155	-1214	19	-63	-9	492	3.08	3.08	4.62	3.08	-4.75	37.6	0.00
apost= -- aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	249	-1525	-2081	13	-77	-12	-24	3.08	3.08	4.62	4.62	-0.22	1.8	0.00
4	249	-1997	-1812	18	-67	-15	-26	3.08	3.08	4.62	4.62	-0.24	2.0	0.00
5	249	-2155	-1729	19	-63	-16	-31	3.08	3.08	4.62	4.62	-0.29	2.4	0.00
apost= -- aant= -- ainf= 1.54 asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	284	-1525	-2699	13	-77	-17	-873	3.08	3.08	3.08	4.62	-8.43	66.7	0.00
4	284	-1997	-2353	18	-67	-21	-766	3.08	3.08	3.08	4.62	-7.39	58.5	0.00
5	284	-2155	-2245	19	-63	-23	-737	3.08	3.08	3.08	4.62	-7.11	56.3	0.00
apost= -- aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	320	-1525	-3317	13	-77	-21	-1942	4.62	3.08	3.08	4.62	-18.74	148.4	0.00
4	320	-1997	-2894	18	-67	-28	-1698	4.62	3.08	3.08	4.62	-16.39	129.8	0.00
5	320	-2155	-2760	19	-63	-30	-1626	4.62	3.08	3.08	4.62	-15.69	124.2	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	355	-1525	-3935	13	-77	-26	-2640	4.62	3.08	3.08	4.62	-42.54	1696.4	0.09
4	355	-1997	-3435	18	-67	-34	-2308	4.62	3.08	3.08	4.62	-37.19	1483.1	0.07
5	355	-2155	-3275	19	-63	-37	-2207	4.62	3.08	3.08	4.62	-35.56	1418.2	0.07

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 56 NI 11151 NF 10077 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 7.4115 7.4664 17.8779 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	-3510	2346	56	-202	113	0	4.62	3.08	3.08	4.62	-0.00	-0.0	0.00
4	0	-3683	2105	57	-182	114	0	4.62	3.08	3.08	4.62	-0.00	-0.0	0.00
5	0	-3743	2026	57	-175	115	0	4.62	3.08	3.08	4.62	-0.00	-0.0	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

3	37	-3510	1686	56	-202	92	626	4.62	3.08	4.62	3.08	-6.04	47.9	0.00
4	37	-3683	1527	57	-182	93	418	4.62	3.08	4.62	3.08	-4.04	32.0	0.00
5	37	-3743	1476	57	-175	94	345	4.62	3.08	4.62	3.08	-3.33	26.4	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	74	-3510	1025	56	-202	72	1127	4.62	3.08	4.62	3.08	-10.88	86.1	0.00
4	74	-3683	949	57	-182	72	876	4.62	3.08	4.62	3.08	-8.45	66.9	0.00
5	74	-3743	926	57	-175	72	789	4.62	3.08	4.62	3.08	-7.61	60.3	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	111	-3510	365	56	-202	51	1383	4.62	3.08	4.62	3.08	-13.35	105.7	0.00
4	111	-3683	372	57	-182	51	1119	4.62	3.08	4.62	3.08	-10.80	85.5	0.00
5	111	-3743	376	57	-175	51	1029	4.62	3.08	4.62	3.08	-9.93	78.6	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	148	-3510	-296	56	-202	30	1396	4.62	3.08	4.62	3.08	-13.47	106.6	0.00
4	148	-3683	-206	57	-182	30	1150	4.62	3.08	4.62	3.08	-11.10	87.9	0.00
5	148	-3743	-174	57	-175	30	1066	4.62	3.08	4.62	3.08	-10.29	81.5	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	185	-3510	-957	56	-202	10	1164	3.08	3.08	4.62	3.08	-11.24	88.9	0.00
4	185	-3683	-784	57	-182	9	967	3.08	3.08	4.62	3.08	-9.33	73.9	0.00
5	185	-3743	-725	57	-175	9	900	3.08	3.08	4.62	3.08	-8.69	68.8	0.00
apost= -- aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	222	-3510	-1617	56	-202	-11	689	3.08	3.08	4.62	3.08	-6.65	52.6	0.00
4	222	-3683	-1362	57	-182	-12	570	3.08	3.08	4.62	3.08	-5.50	43.6	0.00
5	222	-3743	-1275	57	-175	-12	531	3.08	3.08	4.62	3.08	-5.12	40.6	0.00
apost= -- aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	259	-3510	-2278	56	-202	-31	-31	3.08	4.62	3.08	4.62	-0.30	2.4	0.00
4	259	-3683	-1940	57	-182	-33	-40	3.08	4.62	3.08	4.62	-0.38	3.0	0.00
5	259	-3743	-1825	57	-175	-34	-42	3.08	4.62	3.08	4.62	-0.40	3.2	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	296	-3510	-2938	56	-202	-52	-995	3.08	4.62	3.08	4.62	-9.60	76.0	0.00
4	296	-3683	-2517	57	-182	-54	-863	3.08	4.62	3.08	4.62	-8.33	65.9	0.00
5	296	-3743	-2375	57	-175	-55	-818	3.08	4.62	3.08	4.62	-7.89	62.5	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	333	-3510	-3599	56	-202	-72	-2202	3.08	4.62	3.08	4.62	-35.49	1415.3	0.07
4	333	-3683	-3095	57	-182	-75	-1900	3.08	4.62	3.08	4.62	-18.34	145.1	0.00
5	333	-3743	-2925	57	-175	-76	-1797	3.08	4.62	3.08	4.62	-17.34	137.3	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	369	-3510	-4259	56	-202	-93	-3654	3.08	4.62	3.08	4.62	-58.88	2348.2	0.15
4	369	-3683	-3673	57	-182	-96	-3150	3.08	4.62	3.08	4.62	-50.76	2024.3	0.12
5	369	-3743	-3475	57	-175	-97	-2979	3.08	4.62	3.08	4.62	-48.00	1914.5	0.11
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 57 NI 10835 NF 11228 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 3.0000 7.0000 8.1600 18.1600 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	--													--
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	-932	3241	70	-381	120	-1016	4.62	3.08	3.08	4.62	-9.81	77.6	0.00
4	0	-1021	2660	78	-379	135	-565	4.62	3.08	3.08	4.62	-5.45	43.2	0.00
5	0	-1048	2468	80	-378	140	-418	4.62	3.08	3.08	4.62	-4.03	31.9	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	41	-932	2499	70	-381	91	157	4.62	3.08	4.62	3.08	-1.51	12.0	0.00
4	41	-1021	2018	78	-379	103	391	4.62	3.08	4.62	3.08	-3.77	29.9	0.00
5	41	-1048	1859	80	-378	107	466	4.62	3.08	4.62	3.08	-4.50	35.6	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	82	-932	1757	70	-381	63	1026	4.62	3.08	4.62	3.08	-9.91	78.4	0.00
4	82	-1021	1376	78	-379	71	1084	4.62	3.08	4.62	3.08	-10.47	82.8	0.00
5	82	-1048	1251	80	-378	74	1101	4.62	3.08	4.62	3.08	-10.63	84.2	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	123	-932	1015	70	-381	34	1593	4.62	3.08	4.62	3.08	-15.37	121.7	0.00
4	123	-1021	734	78	-379	40	1515	4.62	3.08	4.62	3.08	-14.63	115.8	0.00

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

5	123	-1048	642	80	-378	41	1488	4.62	3.08	4.62	3.08	-14.36	113.7	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	163	-932	273	70	-381	5	1856	3.08	3.08	4.62	3.08	-17.91	141.8	0.00
4	163	-1021	92	78	-379	8	1684	3.08	3.08	4.62	3.08	-16.25	128.7	0.00
5	163	-1048	33	80	-378	8	1626	3.08	3.08	4.62	3.08	-15.69	124.2	0.00
apost= -- aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	204	-932	-469	70	-381	-24	1816	3.08	4.62	4.62	3.08	-17.53	138.7	0.00
4	204	-1021	-550	78	-379	-24	1591	3.08	4.62	4.62	3.08	-15.35	121.5	0.00
5	204	-1048	-576	80	-378	-24	1515	3.08	4.62	4.62	3.08	-14.62	115.8	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	245	-932	-1211	70	-381	-52	1473	3.08	4.62	4.62	3.08	-14.21	112.5	0.00
4	245	-1021	-1192	78	-379	-56	1235	3.08	4.62	4.62	3.08	-11.91	94.3	0.00
5	245	-1048	-1184	80	-378	-57	1156	3.08	4.62	4.62	3.08	-11.15	88.3	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	286	-932	-1953	70	-381	-81	826	3.08	4.62	4.62	3.08	-7.97	63.1	0.00
4	286	-1021	-1834	78	-379	-88	616	3.08	4.62	4.62	3.08	-5.95	47.1	0.00
5	286	-1048	-1793	80	-378	-90	547	3.08	4.62	4.62	3.08	-5.28	41.8	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	327	-932	-2695	70	-381	-110	-124	3.08	4.62	3.08	4.62	-1.19	9.5	0.00
4	327	-1021	-2476	78	-379	-120	-265	3.08	4.62	3.08	4.62	-2.55	20.2	0.00
5	327	-1048	-2402	80	-378	-123	-310	3.08	4.62	3.08	4.62	-2.99	23.7	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	368	-932	-3437	70	-381	-138	-1377	3.08	4.62	3.08	4.62	-13.29	105.2	0.00
4	368	-1021	-3118	78	-379	-152	-1408	3.08	4.62	3.08	4.62	-13.59	107.5	0.00
5	368	-1048	-3010	80	-378	-156	-1416	3.08	4.62	3.08	4.62	-13.66	108.2	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	409	-932	-4179	70	-381	-167	-2933	3.08	4.62	3.08	4.62	-47.26	1884.9	0.11
4	409	-1021	-3760	78	-379	-183	-2813	3.08	4.62	3.08	4.62	-45.33	1807.8	0.10
5	409	-1048	-3619	80	-378	-189	-2770	3.08	4.62	3.08	4.62	-44.64	1780.1	0.10
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 58 NI 11228 NF 11225 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 3.0000 6.7550 7.8744 17.6294 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	-301	3596	-101	211	-238	-2833	3.08	4.62	3.08	4.62	-45.65	1820.6	0.11
4	0	-434	3155	-85	190	-205	-2617	3.08	4.62	3.08	4.62	-42.17	1681.8	0.09
5	0	-475	3008	-80	183	-196	-2543	3.08	4.62	3.08	4.62	-40.98	1634.3	0.09
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	40	-301	2899	-101	211	-198	-1548	3.08	4.62	3.08	4.62	-14.94	118.3	0.00
4	40	-434	2551	-85	190	-172	-1488	3.08	4.62	3.08	4.62	-14.36	113.7	0.00
5	40	-475	2435	-80	183	-164	-1466	3.08	4.62	3.08	4.62	-14.15	112.0	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	79	-301	2201	-101	211	-158	-539	3.08	4.62	3.08	4.62	-5.21	41.2	0.00
4	79	-434	1947	-85	190	-138	-598	3.08	4.62	3.08	4.62	-5.77	45.7	0.00
5	79	-475	1862	-80	183	-132	-616	3.08	4.62	3.08	4.62	-5.95	47.1	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	119	-301	1504	-101	211	-118	193	3.08	4.62	4.62	3.08	-1.87	14.8	0.00
4	119	-434	1343	-85	190	-104	53	3.08	4.62	4.62	3.08	-0.51	4.0	0.00
5	119	-475	1289	-80	183	-100	7	3.08	4.62	4.62	3.08	-0.07	0.5	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	158	-301	806	-101	211	-78	650	3.08	4.62	4.62	3.08	-6.28	49.7	0.00
4	158	-434	739	-85	190	-71	465	3.08	4.62	4.62	3.08	-4.48	35.5	0.00
5	158	-475	716	-80	183	-68	404	3.08	4.62	4.62	3.08	-3.90	30.9	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	198	-301	108	-101	211	-39	831	3.08	4.62	4.62	3.08	-8.02	63.5	0.00
4	198	-434	135	-85	190	-37	638	3.08	4.62	4.62	3.08	-6.15	48.7	0.00
5	198	-475	143	-80	183	-37	574	3.08	4.62	4.62	3.08	-5.54	43.9	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

3	237	-301	-589	-101	211	1	736	3.08	4.62	4.62	3.08	-7.11	56.3	0.00
4	237	-434	-469	-85	190	-3	572	3.08	4.62	4.62	3.08	-5.52	43.7	0.00
5	237	-475	-429	-80	183	-5	517	3.08	4.62	4.62	3.08	-4.99	39.5	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	277	-301	-1287	-101	211	41	365	4.62	3.08	4.62	3.08	-3.53	27.9	0.00
4	277	-434	-1073	-85	190	30	267	4.62	3.08	4.62	3.08	-2.57	20.4	0.00
5	277	-475	-1002	-80	183	27	234	4.62	3.08	4.62	3.08	-2.26	17.9	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	317	-301	-1984	-101	211	81	-281	4.62	3.08	3.08	4.62	-2.72	21.5	0.00
4	317	-434	-1677	-85	190	64	-277	4.62	3.08	3.08	4.62	-2.68	21.2	0.00
5	317	-475	-1575	-80	183	59	-275	4.62	3.08	3.08	4.62	-2.66	21.0	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	356	-301	-2682	-101	211	120	-1204	4.62	3.08	3.08	4.62	-11.62	92.0	0.00
4	356	-434	-2281	-85	190	98	-1060	4.62	3.08	3.08	4.62	-10.23	81.0	0.00
5	356	-475	-2148	-80	183	91	-1012	4.62	3.08	3.08	4.62	-9.77	77.3	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	396	-301	-3379	-101	211	160	-2403	4.62	3.08	3.08	4.62	-38.72	1544.3	0.08
4	396	-434	-2885	-85	190	131	-2082	4.62	3.08	3.08	4.62	-33.55	1338.0	0.06
5	396	-475	-2721	-80	183	123	-1975	4.62	3.08	3.08	4.62	-19.06	150.9	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 59 NI 11225 NF 11222 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 3.0000 6.3000 7.3440 16.6440 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	68	3130	-273	205	-512	-1998	3.08	4.62	3.08	4.62	-19.28	152.7	0.00
4	0	-103	2717	-254	188	-478	-1734	3.08	4.62	3.08	4.62	-16.74	132.5	0.00
5	0	-157	2580	-248	182	-468	-1646	3.08	4.62	3.08	4.62	-15.89	125.8	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	36	68	2528	-273	205	-413	-975	3.08	4.62	3.08	4.62	-9.41	74.5	0.00
4	36	-103	2195	-254	188	-386	-846	3.08	4.62	3.08	4.62	-8.16	64.6	0.00
5	36	-157	2084	-248	182	-378	-803	3.08	4.62	3.08	4.62	-7.75	61.3	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	72	68	1926	-273	205	-314	-170	3.08	4.62	3.08	4.62	-1.64	13.0	0.00
4	72	-103	1673	-254	188	-295	-147	3.08	4.62	3.08	4.62	-1.42	11.2	0.00
5	72	-157	1589	-248	182	-289	-139	3.08	4.62	3.08	4.62	-1.34	10.6	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	108	68	1325	-273	205	-215	418	3.08	4.62	4.62	3.08	-4.03	31.9	0.00
4	108	-103	1151	-254	188	-203	364	3.08	4.62	4.62	3.08	-3.51	27.8	0.00
5	108	-157	1093	-248	182	-199	346	3.08	4.62	4.62	3.08	-3.34	26.4	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	145	68	723	-273	205	-117	788	3.08	4.62	4.62	3.08	-7.60	60.2	0.00
4	145	-103	629	-254	188	-111	685	3.08	4.62	4.62	3.08	-6.61	52.4	0.00
5	145	-157	598	-248	182	-109	651	3.08	4.62	4.62	3.08	-6.29	49.8	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	181	68	121	-273	205	-18	940	3.08	4.62	4.62	3.08	-9.07	71.8	0.00
4	181	-103	106	-254	188	-19	818	3.08	4.62	4.62	3.08	-7.90	62.5	0.00
5	181	-157	102	-248	182	-20	778	3.08	4.62	4.62	3.08	-7.50	59.4	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	217	68	-481	-273	205	81	875	4.62	3.08	4.62	3.08	-8.44	66.9	0.00
4	217	-103	-416	-254	188	72	762	4.62	3.08	4.62	3.08	-7.36	58.2	0.00
5	217	-157	-394	-248	182	70	725	4.62	3.08	4.62	3.08	-6.99	55.4	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	253	68	-1083	-273	205	179	592	4.62	3.08	4.62	3.08	-5.72	45.2	0.00
4	253	-103	-938	-254	188	164	517	4.62	3.08	4.62	3.08	-4.99	39.5	0.00
5	253	-157	-889	-248	182	159	493	4.62	3.08	4.62	3.08	-4.75	37.6	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	289	68	-1684	-273	205	278	92	4.62	3.08	4.62	3.08	-0.89	7.0	0.00
4	289	-103	-1460	-254	188	256	84	4.62	3.08	4.62	3.08	-0.81	6.4	0.00

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

5	289	-157	-1385	-248	182	249	81	4.62	3.08	4.62	3.08	-0.78	6.2	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	325	68	-2286	-273	205	377	-626	4.62	3.08	3.08	4.62	-6.05	47.9	0.00
4	325	-103	-1982	-254	188	348	-539	4.62	3.08	3.08	4.62	-5.20	41.2	0.00
5	325	-157	-1880	-248	182	339	-509	4.62	3.08	3.08	4.62	-4.92	38.9	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	362	68	-2888	-273	205	476	-1562	4.62	3.08	3.08	4.62	-15.08	119.3	0.00
4	362	-103	-2504	-254	188	439	-1350	4.62	3.08	3.08	4.62	-13.03	103.1	0.00
5	362	-157	-2376	-248	182	428	-1279	4.62	3.08	3.08	4.62	-12.34	97.7	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 60 NI 11222 NF 11219 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot. qy medio: 3.0000 6.4050 7.4664 16.8714 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	523	2955	-284	55	-527	-1624	3.08	4.62	3.08	4.62	-15.67	124.1	0.00
4	0	316	2567	-285	50	-528	-1416	3.08	4.62	3.08	4.62	-13.67	108.2	0.00
5	0	250	2437	-285	48	-529	-1346	3.08	4.62	3.08	4.62	-12.99	102.8	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	37	523	2334	-284	55	-422	-651	3.08	4.62	3.08	4.62	-6.28	49.7	0.00
4	37	316	2028	-285	50	-423	-570	3.08	4.62	3.08	4.62	-5.50	43.6	0.00
5	37	250	1926	-285	48	-424	-543	3.08	4.62	3.08	4.62	-5.24	41.5	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	74	523	1713	-284	55	-317	94	3.08	4.62	4.62	3.08	-0.91	7.2	0.00
4	74	316	1490	-285	50	-318	77	3.08	4.62	4.62	3.08	-0.75	5.9	0.00
5	74	250	1415	-285	48	-319	72	3.08	4.62	4.62	3.08	-0.70	5.5	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	110	523	1091	-284	55	-213	610	3.08	4.62	4.62	3.08	-5.89	46.6	0.00
4	110	316	951	-285	50	-213	526	3.08	4.62	4.62	3.08	-5.08	40.2	0.00
5	110	250	903	-285	48	-214	499	3.08	4.62	4.62	3.08	-4.82	38.1	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	147	523	470	-284	55	-108	898	3.08	4.62	4.62	3.08	-8.66	68.6	0.00
4	147	316	412	-285	50	-108	777	3.08	4.62	4.62	3.08	-7.50	59.4	0.00
5	147	250	392	-285	48	-109	738	3.08	4.62	4.62	3.08	-7.12	56.4	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	184	523	-151	-284	55	-3	956	3.08	3.08	4.62	3.08	-9.23	73.1	0.00
4	184	316	-127	-285	50	-4	830	3.08	3.08	4.62	3.08	-8.01	63.4	0.00
5	184	250	-119	-285	48	-4	788	3.08	3.08	4.62	3.08	-7.61	60.2	0.00
apost= -- aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	221	523	-772	-284	55	101	786	4.62	3.08	4.62	3.08	-7.59	60.1	0.00
4	221	316	-665	-285	50	101	684	4.62	3.08	4.62	3.08	-6.60	52.3	0.00
5	221	250	-630	-285	48	101	650	4.62	3.08	4.62	3.08	-6.28	49.7	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	258	523	-1393	-284	55	206	387	4.62	3.08	4.62	3.08	-3.74	29.6	0.00
4	258	316	-1204	-285	50	206	340	4.62	3.08	4.62	3.08	-3.28	26.0	0.00
5	258	250	-1141	-285	48	206	324	4.62	3.08	4.62	3.08	-3.13	24.8	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	295	523	-2015	-284	55	311	-240	4.62	3.08	3.08	4.62	-2.32	18.3	0.00
4	295	316	-1743	-285	50	311	-203	4.62	3.08	3.08	4.62	-1.96	15.5	0.00
5	295	250	-1653	-285	48	311	-190	4.62	3.08	3.08	4.62	-1.83	14.5	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	331	523	-2636	-284	55	415	-1096	4.62	3.08	3.08	4.62	-10.58	83.7	0.00
4	331	316	-2281	-285	50	416	-944	4.62	3.08	3.08	4.62	-9.11	72.1	0.00
5	331	250	-2164	-285	48	416	-892	4.62	3.08	3.08	4.62	-8.61	68.2	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	368	523	-3257	-284	55	520	-2181	4.62	3.08	3.08	4.62	-35.15	1401.6	0.07
4	368	316	-2820	-285	50	521	-1883	4.62	3.08	3.08	4.62	-18.17	143.9	0.00
5	368	250	-2675	-285	48	521	-1783	4.62	3.08	3.08	4.62	-17.21	136.2	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

ASTA NUM. 61 NI 11219 NF 11216 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 6.7550 7.8744 17.6294 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	979	3520	-203	72	-391	-2260	3.08	4.62	3.08	4.62	-36.42	1452.4	0.07
4	0	742	3039	-182	70	-351	-1945	3.08	4.62	3.08	4.62	-18.77	148.6	0.00
5	0	666	2880	-176	69	-339	-1840	3.08	4.62	3.08	4.62	-17.76	140.6	0.00
apost= --		aant= 1.54			ainf= --			asup= 1.54		(e armatura base = 4 X 1.54)				
3	39	979	2827	-203	72	-311	-1013	3.08	4.62	3.08	4.62	-9.78	77.4	0.00
4	39	742	2439	-182	70	-280	-868	3.08	4.62	3.08	4.62	-8.38	66.4	0.00
5	39	666	2311	-176	69	-270	-820	3.08	4.62	3.08	4.62	-7.92	62.7	0.00
apost= --		aant= 1.54			ainf= --			asup= 1.54		(e armatura base = 4 X 1.54)				
3	79	979	2134	-203	72	-232	-38	3.08	4.62	3.08	4.62	-0.37	2.9	0.00
4	79	742	1839	-182	70	-208	-28	3.08	4.62	3.08	4.62	-0.27	2.1	0.00
5	79	666	1742	-176	69	-201	-24	3.08	4.62	3.08	4.62	-0.23	1.8	0.00
apost= --		aant= 1.54			ainf= --			asup= 1.54		(e armatura base = 4 X 1.54)				
3	118	979	1441	-203	72	-152	664	3.08	4.62	4.62	3.08	-6.41	50.7	0.00
4	118	742	1239	-182	70	-137	577	3.08	4.62	4.62	3.08	-5.57	44.1	0.00
5	118	666	1173	-176	69	-132	549	3.08	4.62	4.62	3.08	-5.29	41.9	0.00
apost= --		aant= 1.54			ainf= 1.54			asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)				
3	157	979	748	-203	72	-73	1094	3.08	4.62	4.62	3.08	-10.56	83.6	0.00
4	157	742	639	-182	70	-65	946	3.08	4.62	4.62	3.08	-9.13	72.3	0.00
5	157	666	604	-176	69	-63	898	3.08	4.62	4.62	3.08	-8.66	68.6	0.00
apost= --		aant= 1.54			ainf= 1.54			asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)				
3	196	979	56	-203	72	7	1252	3.08	3.08	4.62	3.08	-12.08	95.6	0.00
4	196	742	40	-182	70	6	1080	3.08	3.08	4.62	3.08	-10.42	82.5	0.00
5	196	666	34	-176	69	6	1023	3.08	3.08	4.62	3.08	-9.87	78.1	0.00
apost= --		aant= --			ainf= 1.54			asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)				
3	236	979	-637	-203	72	87	1137	4.62	3.08	4.62	3.08	-10.98	86.9	0.00
4	236	742	-560	-182	70	78	977	4.62	3.08	4.62	3.08	-9.43	74.7	0.00
5	236	666	-535	-176	69	75	925	4.62	3.08	4.62	3.08	-8.92	70.6	0.00
apost= 1.54		aant= --			ainf= 1.54			asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)				
3	275	979	-1330	-203	72	166	751	4.62	3.08	4.62	3.08	-7.25	57.4	0.00
4	275	742	-1160	-182	70	149	639	4.62	3.08	4.62	3.08	-6.17	48.8	0.00
5	275	666	-1104	-176	69	144	603	4.62	3.08	4.62	3.08	-5.82	46.0	0.00
apost= 1.54		aant= --			ainf= 1.54			asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)				
3	314	979	-2023	-203	72	246	92	4.62	3.08	4.62	3.08	-0.89	7.0	0.00
4	314	742	-1760	-182	70	221	65	4.62	3.08	4.62	3.08	-0.63	5.0	0.00
5	314	666	-1673	-176	69	213	57	4.62	3.08	4.62	3.08	-0.55	4.4	0.00
apost= 1.54		aant= --			ainf= 1.54			asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)				
3	354	979	-2716	-203	72	325	-839	4.62	3.08	3.08	4.62	-8.10	64.1	0.00
4	354	742	-2360	-182	70	293	-744	4.62	3.08	3.08	4.62	-7.19	56.9	0.00
5	354	666	-2242	-176	69	282	-712	4.62	3.08	3.08	4.62	-6.87	54.4	0.00
apost= 1.54		aant= --			ainf= --			asup= 1.54		(e armatura base = 4 X 1.54)				
3	393	979	-3409	-203	72	405	-2043	4.62	3.08	3.08	4.62	-19.72	156.1	0.00
4	393	742	-2960	-182	70	364	-1790	4.62	3.08	3.08	4.62	-17.28	136.8	0.00
5	393	666	-2811	-176	69	351	-1705	4.62	3.08	3.08	4.62	-16.46	130.3	0.00
apost= 1.54		aant= --			ainf= --			asup= 1.54		(e armatura base = 4 X 1.54)				

ASTA NUM. 62 NI 11216 NF 11213 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 7.6140 7.6704 18.2844 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	1281	3510	39	-44	65	-2090	4.62	3.08	3.08	4.62	-33.68	1343.1	0.06

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

4	0	1028	3075	36	-36	57	-1842	4.62	3.08	3.08	4.62	-17.78	140.7	0.00
5	0	947	2930	34	-34	55	-1758	4.62	3.08	3.08	4.62	-16.97	134.3	0.00

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	38	1281	2813	39	-44	50	-886	4.62	3.08	3.08	4.62	-8.55	67.7	0.00
4	38	1028	2466	36	-36	44	-786	4.62	3.08	3.08	4.62	-7.59	60.1	0.00
5	38	947	2350	34	-34	42	-752	4.62	3.08	3.08	4.62	-7.26	57.5	0.00

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	76	1281	2117	39	-44	35	54	4.62	3.08	4.62	3.08	-0.52	4.1	0.00
4	76	1028	1857	36	-36	30	37	4.62	3.08	4.62	3.08	-0.36	2.8	0.00
5	76	947	1771	34	-34	29	33	4.62	3.08	4.62	3.08	-0.32	2.5	0.00

apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	114	1281	1420	39	-44	20	727	4.62	3.08	4.62	3.08	-7.02	55.6	0.00
4	114	1028	1249	36	-36	17	629	4.62	3.08	4.62	3.08	-6.07	48.1	0.00
5	114	947	1191	34	-34	16	597	4.62	3.08	4.62	3.08	-5.76	45.6	0.00

apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	152	1281	724	39	-44	5	1136	3.08	3.08	4.62	3.08	-10.96	86.8	0.00
4	152	1028	640	36	-36	3	989	3.08	3.08	4.62	3.08	-9.54	75.5	0.00
5	152	947	612	34	-34	3	941	3.08	3.08	4.62	3.08	-9.08	71.9	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	190	1281	27	39	-44	-10	1279	3.08	4.62	4.62	3.08	-12.34	97.7	0.00
4	190	1028	31	36	-36	-10	1117	3.08	4.62	4.62	3.08	-10.78	85.3	0.00
5	190	947	32	34	-34	-11	1063	3.08	4.62	4.62	3.08	-10.26	81.3	0.00

apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	229	1281	-669	39	-44	-25	1157	3.08	4.62	4.62	3.08	-11.17	88.4	0.00
4	229	1028	-578	36	-36	-24	1013	3.08	4.62	4.62	3.08	-9.77	77.4	0.00
5	229	947	-548	34	-34	-24	965	3.08	4.62	4.62	3.08	-9.32	73.8	0.00

apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	267	1281	-1366	39	-44	-40	769	3.08	4.62	4.62	3.08	-7.43	58.8	0.00
4	267	1028	-1187	36	-36	-38	677	3.08	4.62	4.62	3.08	-6.53	51.7	0.00
5	267	947	-1127	34	-34	-37	646	3.08	4.62	4.62	3.08	-6.24	49.4	0.00

apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	305	1281	-2062	39	-44	-55	117	3.08	4.62	4.62	3.08	-1.13	8.9	0.00
4	305	1028	-1795	36	-36	-51	109	3.08	4.62	4.62	3.08	-1.05	8.3	0.00
5	305	947	-1707	34	-34	-50	107	3.08	4.62	4.62	3.08	-1.03	8.2	0.00

apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	343	1281	-2759	39	-44	-70	-802	3.08	4.62	3.08	4.62	-7.74	61.2	0.00
4	343	1028	-2404	36	-36	-65	-691	3.08	4.62	3.08	4.62	-6.67	52.8	0.00
5	343	947	-2286	34	-34	-63	-654	3.08	4.62	3.08	4.62	-6.31	49.9	0.00

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	381	1281	-3455	39	-44	-85	-1985	3.08	4.62	3.08	4.62	-19.16	151.7	0.00
4	381	1028	-3013	36	-36	-78	-1723	3.08	4.62	3.08	4.62	-16.63	131.6	0.00
5	381	947	-2866	34	-34	-76	-1635	3.08	4.62	3.08	4.62	-15.78	124.9	0.00

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 63 NI 11213 NF 11210 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

qy medio: 3.0000 7.1685 7.2216 17.3901 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	1301	3314	16	-142	18	-1849	4.62	4.62	3.08	4.62	-17.85	141.3	0.00
4	0	1051	2895	29	-119	41	-1623	4.62	4.62	3.08	4.62	-15.66	124.0	0.00
5	0	971	2754	33	-112	49	-1546	4.62	4.62	3.08	4.62	-14.92	118.1	0.00

apost= 1.54 aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	36	1301	2696	16	-142	12	-781	3.08	4.62	3.08	4.62	-7.54	59.7	0.00
4	36	1051	2354	29	-119	31	-690	3.08	4.62	3.08	4.62	-6.66	52.8	0.00
5	36	971	2239	33	-112	37	-659	3.08	4.62	3.08	4.62	-6.36	50.4	0.00

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	71	1301	2078	16	-142	7	67	3.08	4.62	4.62	3.08	-0.65	5.1	0.00
4	71	1051	1813	29	-119	21	50	3.08	4.62	4.62	3.08	-0.48	3.8	0.00
5	71	971	1724	33	-112	25	45	3.08	4.62	4.62	3.08	-0.43	3.4	0.00

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

apost= --		aant= 1.54		ainf= 1.54		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	107	1301	1460	16	-142	1	695	3.08	4.62	4.62	3.08	-6.71	53.1	0.00
4	107	1051	1272	29	-119	11	598	3.08	4.62	4.62	3.08	-5.77	45.7	0.00
5	107	971	1208	33	-112	14	566	3.08	4.62	4.62	3.08	-5.46	43.2	0.00
apost= --		aant= 1.54		ainf= 1.54		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	142	1301	842	16	-142	-5	1105	3.08	4.62	4.62	3.08	-10.66	84.4	0.00
4	142	1051	731	29	-119	1	954	3.08	4.62	4.62	3.08	-9.21	72.9	0.00
5	142	971	693	33	-112	2	903	3.08	4.62	4.62	3.08	-8.72	69.0	0.00
apost= --		aant= 1.54		ainf= 1.54		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	178	1301	225	16	-142	-10	1294	3.08	4.62	4.62	3.08	-12.49	98.9	0.00
4	178	1051	190	29	-119	-9	1118	3.08	4.62	4.62	3.08	-10.79	85.4	0.00
5	178	971	178	33	-112	-9	1058	3.08	4.62	4.62	3.08	-10.21	80.8	0.00
apost= --		aant= 1.54		ainf= 1.54		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	213	1301	-393	16	-142	-16	1264	3.08	4.62	4.62	3.08	-12.20	96.6	0.00
4	213	1051	-350	29	-119	-20	1089	3.08	4.62	4.62	3.08	-10.52	83.2	0.00
5	213	971	-337	33	-112	-21	1030	3.08	4.62	4.62	3.08	-9.94	78.7	0.00
apost= --		aant= 1.54		ainf= 1.54		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	249	1301	-1011	16	-142	-22	1015	3.08	4.62	4.62	3.08	-9.79	77.5	0.00
4	249	1051	-891	29	-119	-30	869	3.08	4.62	4.62	3.08	-8.39	66.4	0.00
5	249	971	-852	33	-112	-32	818	3.08	4.62	4.62	3.08	-7.90	62.5	0.00
apost= --		aant= 1.54		ainf= 1.54		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	284	1301	-1629	16	-142	-28	546	3.08	4.62	4.62	3.08	-5.27	41.7	0.00
4	284	1051	-1432	28	-119	-40	456	3.08	4.62	4.62	3.08	-4.40	34.9	0.00
5	284	971	-1368	33	-112	-44	424	3.08	4.62	4.62	3.08	-4.09	32.4	0.00
apost= --		aant= 1.54		ainf= 1.54		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	320	1301	-2247	16	-142	-33	-143	3.08	4.62	3.08	4.62	-1.38	10.9	0.00
4	320	1051	-1973	29	-119	-50	-149	3.08	4.62	3.08	4.62	-1.44	11.4	0.00
5	320	971	-1883	33	-112	-55	-154	3.08	4.62	3.08	4.62	-1.48	11.7	0.00
apost= --		aant= 1.54		ainf= --		asup= 1.54		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	355	1301	-2865	16	-142	-39	-1051	4.62	4.62	3.08	4.62	-10.14	80.3	0.00
4	355	1051	-2514	29	-119	-60	-946	4.62	4.62	3.08	4.62	-9.13	72.3	0.00
5	355	971	-2398	33	-112	-67	-914	4.62	4.62	3.08	4.62	-8.83	69.9	0.00
apost= 1.54		aant= 1.54		ainf= --		asup= 1.54		(e armatura base = 4 X 1.54)						
ASTA NUM. 64 NI 11210 NF 10076 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 3.0000 7.4115 7.4664 17.8779 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
	cm		kg			kg*m				cm²			kg/cm²	mm
3	0	1257	2337	160	-68	268	-215	4.62	3.08	3.08	4.62	-2.07	16.4	0.00
4	0	1026	2058	161	-42	270	-231	4.62	3.08	3.08	4.62	-2.23	17.6	0.00
5	0	952	1966	161	-33	271	-240	4.62	3.08	3.08	4.62	-2.31	18.3	0.00
apost= 1.54		aant= --		ainf= --		asup= 1.54		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	37	1257	1677	160	-68	209	526	4.62	3.08	4.62	3.08	-5.08	40.2	0.00
4	37	1026	1480	161	-42	210	423	4.62	3.08	4.62	3.08	-4.08	32.3	0.00
5	37	952	1416	161	-33	211	385	4.62	3.08	4.62	3.08	-3.72	29.4	0.00
apost= 1.54		aant= --		ainf= 1.54		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	74	1257	1016	160	-68	149	1024	4.62	3.08	4.62	3.08	-9.88	78.2	0.00
4	74	1026	902	161	-42	151	863	4.62	3.08	4.62	3.08	-8.33	65.9	0.00
5	74	952	866	161	-33	152	807	4.62	3.08	4.62	3.08	-7.79	61.6	0.00
apost= 1.54		aant= --		ainf= 1.54		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	111	1257	356	160	-68	90	1277	4.62	3.08	4.62	3.08	-12.32	97.6	0.00
4	111	1026	325	161	-42	92	1089	4.62	3.08	4.62	3.08	-10.51	83.2	0.00
5	111	952	315	161	-33	92	1025	4.62	3.08	4.62	3.08	-9.89	78.3	0.00
apost= 1.54		aant= --		ainf= 1.54		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	148	1257	-305	160	-68	31	1286	4.62	3.08	4.62	3.08	-12.41	98.3	0.00
4	148	1026	-253	161	-42	32	1102	4.62	3.08	4.62	3.08	-10.64	84.2	0.00
5	148	952	-235	161	-33	33	1040	4.62	3.08	4.62	3.08	-10.04	79.4	0.00
apost= 1.54		aant= --		ainf= 1.54		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	185	1257	-966	160	-68	-28	1051	3.08	4.62	4.62	3.08	-10.15	80.3	0.00

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

4	185	1026	-831	161	-42	-27	902	3.08	4.62	4.62	3.08	-8.71	68.9	0.00
5	185	952	-785	161	-33	-27	851	3.08	4.62	4.62	3.08	-8.22	65.1	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	222	1257	-1626	160	-68	-88	572	3.08	4.62	4.62	3.08	-5.53	43.7	0.00
4	222	1026	-1409	161	-42	-87	488	3.08	4.62	4.62	3.08	-4.71	37.3	0.00
5	222	952	-1335	161	-33	-86	460	3.08	4.62	4.62	3.08	-4.44	35.1	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	259	1257	-2287	160	-68	-147	-150	3.08	4.62	3.08	4.62	-1.45	11.5	0.00
4	259	1026	-1987	161	-42	-146	-139	3.08	4.62	3.08	4.62	-1.34	10.6	0.00
5	259	952	-1885	161	-33	-146	-135	3.08	4.62	3.08	4.62	-1.30	10.3	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	296	1257	-2947	160	-68	-206	-1117	3.08	4.62	3.08	4.62	-10.78	85.4	0.00
4	296	1026	-2564	161	-42	-205	-979	3.08	4.62	3.08	4.62	-9.45	74.8	0.00
5	296	952	-2436	161	-33	-205	-933	3.08	4.62	3.08	4.62	-9.01	71.3	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	333	1257	-3608	160	-68	-265	-2328	3.08	4.62	3.08	4.62	-37.52	1496.1	0.08
4	333	1026	-3142	161	-42	-265	-2033	3.08	4.62	3.08	4.62	-19.63	155.4	0.00
5	333	952	-2986	161	-33	-265	-1934	3.08	4.62	3.08	4.62	-18.67	147.8	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	369	1257	-4268	160	-68	-325	-3783	3.08	4.62	3.08	4.62	-60.96	2431.1	0.16
4	369	1026	-3720	161	-42	-324	-3301	3.08	4.62	3.08	4.62	-53.19	2121.4	0.13
5	369	952	-3536	161	-33	-324	-3139	3.08	4.62	3.08	4.62	-50.58	2017.3	0.12
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														

L E G E N D A

Prima asta	Ultima asta	Nome disegno	Descrizione disegno
4	4	trave_1545_IP1.ARM	Trave_15
5	7	trave_1501_IP1.ARM	Trave_15 7
8	10	trave_1503_IP1.ARM	Trave_15 6
11	13	trave_1505_IP1.ARM	Trave_15 5
14	16	trave_1507_IP1.ARM	Trave_15 4
17	19	trave_1509_IP1.ARM	Trave_15 3
20	22	trave_1511_IP1.ARM	Trave_15 2
23	24	trave_1502_IP1.ARM	Trave_15 7
25	26	trave_1504_IP1.ARM	Trave_15 6
27	28	trave_1506_IP1.ARM	Trave_15 5
29	30	trave_1508_IP1.ARM	Trave_15 4
31	32	trave_1510_IP1.ARM	Trave_15 3
33	34	trave_1512_IP1.ARM	Trave_15 2
35	36	trave_1514_IP1.ARM	Trave_15 1
37	37	trave_1535_IP1.ARM	Trave_15
38	38	trave_1531_IP1.ARM	Trave_15
39	39	trave_1527_IP1.ARM	Trave_15
40	40	trave_1523_IP1.ARM	Trave_15
41	41	trave_1519_IP1.ARM	Trave_15
42	42	trave_1515_IP1.ARM	Trave_15
43	43	trave_1536_IP1.ARM	Trave_15
44	44	trave_1532_IP1.ARM	Trave_15
45	45	trave_1528_IP1.ARM	Trave_15
46	46	trave_1524_IP1.ARM	Trave_15
47	47	trave_1520_IP1.ARM	Trave_15
48	48	trave_1516_IP1.ARM	Trave_15
49	49	trave_1543_IP1.ARM	Trave_15 1
50	50	trave_1539_IP1.ARM	Trave_15 1-2
51	51	trave_1537_IP1.ARM	Trave_15 2-3
52	52	trave_1533_IP1.ARM	Trave_15 3-4
53	53	trave_1529_IP1.ARM	Trave_15 4-5
54	54	trave_1525_IP1.ARM	Trave_15 5-6
55	55	trave_1521_IP1.ARM	Trave_15 6-7
56	56	trave_1517_IP1.ARM	Trave_15 7
57	57	trave_1544_IP1.ARM	Trave_15
58	58	trave_1540_IP1.ARM	Trave_15
59	59	trave_1538_IP1.ARM	Trave_15
60	60	trave_1534_IP1.ARM	Trave_15
61	61	trave_1530_IP1.ARM	Trave_15
62	62	trave_1526_IP1.ARM	Trave_15
63	63	trave_1522_IP1.ARM	Trave_15
64	64	trave_1518_IP1.ARM	Trave_15

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

Lavoro: **Progetto QM al 16-7** Intestazione lavoro: **Progetto**
Elemento: **TRAVE** Gruppo: **48** Tabella: **Travi scala**
Descrizione: **travi scala 1p**
Spunt. I **30.0** cm Spunt. J **30.0** cm
Rck: **300.00** kg/cm² fyk: **4580.0** kg/cm² Condizioni ambientali: **Ordinaria**
Copriferro superiore: **2.0** cm Copriferro inferiore: **2.0** cm Copriferro laterale: **2.0** cm
Diametro staffe: **8** mm Numero braccia: **2**

ASTA NUM. 19 NI 7120 NF 6683 SEZ. Rp B= 30.0 H= 22.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 1.6500 10.5000 8.1600 20.3100 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	-0	5284	-407	0	-189	-2679	3.08	3.08	3.08	4.62	-111.87	3259.3	0.19
4	0	-0	4725	-369	0	-171	-2431	3.08	3.08	3.08	4.62	-101.51	2957.5	0.17
5	0	-0	4539	-356	0	-165	-2348	3.08	3.08	3.08	4.62	-98.04	2856.6	0.16
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)								
3	10	-0	5083	-407	0	-149	-2166	3.08	3.08	3.08	4.62	-90.44	2634.9	0.15
4	10	-0	4548	-369	0	-135	-1972	3.08	3.08	3.08	4.62	-82.34	2399.2	0.14
5	10	-0	4370	-356	0	-130	-1907	3.08	3.08	3.08	4.62	-79.63	2320.2	0.13
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)								
3	20	-0	4882	-407	0	-108	-1673	3.08	3.08	3.08	3.08	-80.04	3006.1	0.21
4	20	-0	4371	-369	0	-98	-1531	3.08	3.08	3.08	3.08	-73.25	2750.8	0.19
5	20	-0	4201	-356	0	-95	-1483	3.08	3.08	3.08	3.08	-70.97	2665.3	0.18
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)								
3	30	-0	4681	-407	0	-68	-1199	3.08	3.08	3.08	3.08	-57.39	2155.3	0.14
4	30	-0	4195	-369	0	-62	-1107	3.08	3.08	3.08	3.08	-52.96	1988.8	0.13
5	30	-0	4033	-356	0	-60	-1075	3.08	3.08	3.08	3.08	-51.47	1932.9	0.12
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)								
3	40	-0	4480	-407	0	-28	-746	3.08	3.08	3.08	3.08	-35.69	1340.3	0.07
4	40	-0	4018	-369	0	-25	-700	3.08	3.08	3.08	3.08	-33.51	1258.3	0.06
5	40	-0	3864	-356	0	-24	-685	3.08	3.08	3.08	3.08	-32.77	1230.6	0.06
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)								
3	50	-0	4279	-407	0	13	-312	3.08	3.08	3.08	3.08	-9.59	74.3	0.00
4	50	-0	3841	-369	0	11	-311	3.08	3.08	3.08	3.08	-9.56	74.1	0.00
5	50	-0	3695	-356	0	11	-311	3.08	3.08	3.08	3.08	-9.55	74.0	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)								
3	59	-0	4077	-407	0	53	101	3.08	3.08	3.08	3.08	-3.12	24.2	0.00
4	59	-0	3664	-369	0	48	60	3.08	3.08	3.08	3.08	-1.85	14.4	0.00
5	59	-0	3526	-356	0	46	47	3.08	3.08	3.08	3.08	-1.43	11.1	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)								
3	69	-0	3876	-407	0	93	495	3.08	3.08	3.08	3.08	-15.22	117.9	0.00
4	69	-0	3487	-369	0	84	414	3.08	3.08	3.08	3.08	-12.73	98.6	0.00
5	69	-0	3357	-356	0	81	387	3.08	3.08	3.08	3.08	-11.90	92.2	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)								
3	79	-0	3675	-407	0	134	869	3.08	3.08	3.08	3.08	-41.59	1561.9	0.09
4	79	-0	3311	-369	0	121	751	3.08	3.08	3.08	3.08	-35.92	1349.1	0.07
5	79	-0	3189	-356	0	117	711	3.08	3.08	3.08	3.08	-34.04	1278.3	0.06
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)								
3	89	-0	3474	-407	0	174	1223	3.08	3.08	3.08	3.08	-58.53	2198.0	0.14
4	89	-0	3134	-369	0	157	1070	3.08	3.08	3.08	3.08	-51.19	1922.3	0.12
5	89	-0	3020	-356	0	152	1018	3.08	3.08	3.08	3.08	-48.74	1830.5	0.11
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)								
3	99	-0	3273	-407	0	214	1557	3.08	3.08	3.08	3.08	-74.51	2798.4	0.19
4	99	-0	2957	-369	0	194	1371	3.08	3.08	3.08	3.08	-65.61	2464.1	0.16
5	99	-0	2851	-356	0	187	1309	3.08	3.08	3.08	3.08	-62.64	2352.6	0.16
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)								

ASTA NUM. 20 NI 6683 NF 6907 SEZ. Rp B= 30.0 H= 22.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

qy medio: 1.6500 10.5000 8.1600 20.3100 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	-0	546	87	0	109	1225	3.08	3.08	3.08	3.08	-58.62	2201.7	0.14
4	0	-0	518	80	0	101	1057	3.08	3.08	3.08	3.08	-50.58	1899.7	0.12
5	0	-0	509	78	0	98	1001	3.08	3.08	3.08	3.08	-47.90	1799.1	0.11
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	21	-0	129	87	0	91	1294	3.08	3.08	3.08	3.08	-61.93	2325.8	0.15
4	21	-0	152	80	0	84	1126	3.08	3.08	3.08	3.08	-53.87	2023.2	0.13
5	21	-0	160	78	0	82	1070	3.08	3.08	3.08	3.08	-51.19	1922.3	0.12
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	41	-0	-287	87	0	74	1278	3.08	3.08	3.08	3.08	-61.15	2296.6	0.15
4	41	-0	-214	80	0	68	1119	3.08	3.08	3.08	3.08	-53.57	2011.7	0.13
5	41	-0	-190	78	0	66	1066	3.08	3.08	3.08	3.08	-51.04	1916.8	0.12
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	62	-0	-704	87	0	56	1176	3.08	3.08	3.08	3.08	-56.29	2114.0	0.14
4	62	-0	-580	80	0	51	1038	3.08	3.08	3.08	3.08	-49.67	1865.4	0.12
5	62	-0	-539	78	0	50	992	3.08	3.08	3.08	3.08	-47.46	1782.5	0.11
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	82	-0	-1120	87	0	38	989	3.08	3.08	3.08	3.08	-47.34	1777.9	0.11
4	82	-0	-946	80	0	35	881	3.08	3.08	3.08	3.08	-42.18	1584.1	0.09
5	82	-0	-888	78	0	34	845	3.08	3.08	3.08	3.08	-40.46	1519.5	0.09
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	103	-0	-1536	87	0	20	717	3.08	3.08	3.08	3.08	-34.31	1288.5	0.06
4	103	-0	-1312	80	0	18	650	3.08	3.08	3.08	3.08	-31.10	1167.9	0.05
5	103	-0	-1238	78	0	18	627	3.08	3.08	3.08	3.08	-19.28	149.4	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	123	-0	-1953	87	0	2	359	3.08	3.08	3.08	3.08	-11.04	85.5	0.00
4	123	-0	-1679	80	0	2	343	3.08	3.08	3.08	3.08	-10.55	81.7	0.00
5	123	-0	-1587	78	0	2	338	3.08	3.08	3.08	3.08	-10.38	80.4	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	144	-0	-2369	87	0	-15	-84	3.08	3.08	3.08	3.08	-2.58	20.0	0.00
4	144	-0	-2045	80	0	-14	-39	3.08	3.08	3.08	3.08	-1.18	9.2	0.00
5	144	-0	-1937	78	0	-14	-23	3.08	3.08	3.08	3.08	-0.72	5.6	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	164	-0	-2785	87	0	-33	-612	3.08	3.08	3.08	3.08	-18.81	145.8	0.00
4	164	-0	-2411	80	0	-31	-495	3.08	3.08	3.08	3.08	-15.22	117.9	0.00
5	164	-0	-2286	78	0	-30	-456	3.08	3.08	3.08	3.08	-14.02	108.7	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	185	-0	-3202	87	0	-51	-1226	3.08	3.08	3.08	4.62	-51.19	1491.4	0.08
4	185	-0	-2777	80	0	-47	-1027	3.08	3.08	3.08	4.62	-42.89	1249.6	0.06
5	185	-0	-2636	78	0	-46	-961	3.08	3.08	3.08	4.62	-40.12	1169.0	0.06
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= 1.54		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	205	-0	-3618	87	0	-69	-1925	3.08	3.08	3.08	4.62	-80.38	2341.9	0.13
4	205	-0	-3143	80	0	-64	-1634	3.08	3.08	3.08	4.62	-68.23	1987.9	0.11
5	205	-0	-2985	78	0	-62	-1537	3.08	3.08	3.08	4.62	-64.18	1869.9	0.10

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 21 NI 6858 NF 6683 SEZ. Rp B= 30.0 H= 22.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 1.6500 17.0170 15.2592 33.9262 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	-0	3722	70	0	28	-1280	3.08	3.08	3.08	4.62	-53.45	1557.2	0.08
4	0	-0	3141	62	0	25	-1015	3.08	3.08	3.08	4.62	-42.38	1234.8	0.06
5	0	-0	2947	60	0	24	-927	3.08	3.08	3.08	4.62	-38.70	1127.7	0.05
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= 1.54		(e armatura base = 4 X 1.54)						

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

3	19	-0	3077	70	0	15	-634	3.08	3.08	3.08	3.08	-19.48	151.0	0.00
4	19	-0	2583	62	0	13	-471	3.08	3.08	3.08	3.08	-14.48	112.2	0.00
5	19	-0	2418	60	0	13	-417	3.08	3.08	3.08	3.08	-12.81	99.3	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	38	-0	2432	70	0	1	-110	3.08	3.08	3.08	3.08	-3.39	26.3	0.00
4	38	-0	2025	62	0	1	-33	3.08	3.08	3.08	3.08	-1.02	7.9	0.00
5	38	-0	1889	60	0	1	-8	3.08	3.08	3.08	3.08	-0.23	1.8	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	57	-0	1787	70	0	-12	291	3.08	3.08	3.08	3.08	-8.93	69.2	0.00
4	57	-0	1467	62	0	-10	299	3.08	3.08	3.08	3.08	-9.18	71.1	0.00
5	57	-0	1360	60	0	-10	301	3.08	3.08	3.08	3.08	-9.26	71.7	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	76	-0	1142	70	0	-25	569	3.08	3.08	3.08	3.08	-17.48	135.5	0.00
4	76	-0	909	62	0	-22	524	3.08	3.08	3.08	3.08	-16.12	124.9	0.00
5	76	-0	831	60	0	-21	510	3.08	3.08	3.08	3.08	-15.66	121.4	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	95	-0	498	70	0	-38	725	3.08	3.08	3.08	3.08	-34.68	1302.3	0.07
4	95	-0	351	62	0	-34	644	3.08	3.08	3.08	3.08	-30.83	1157.8	0.05
5	95	-0	303	60	0	-33	617	3.08	3.08	3.08	3.08	-18.97	147.0	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	114	-0	-147	70	0	-52	758	3.08	3.08	3.08	3.08	-36.26	1361.8	0.07
4	114	-0	-206	62	0	-46	658	3.08	3.08	3.08	3.08	-31.48	1182.4	0.05
5	114	-0	-226	60	0	-44	625	3.08	3.08	3.08	3.08	-19.20	148.7	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	133	-0	-792	70	0	-65	668	3.08	3.08	3.08	3.08	-31.98	1201.1	0.06
4	133	-0	-764	62	0	-58	566	3.08	3.08	3.08	3.08	-17.38	134.7	0.00
5	133	-0	-755	60	0	-55	531	3.08	3.08	3.08	3.08	-16.33	126.5	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	152	-0	-1437	70	0	-78	456	3.08	3.08	3.08	3.08	-14.02	108.6	0.00
4	152	-0	-1322	62	0	-70	367	3.08	3.08	3.08	3.08	-11.28	87.4	0.00
5	152	-0	-1284	60	0	-67	338	3.08	3.08	3.08	3.08	-10.37	80.4	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	171	-0	-2082	70	0	-92	122	3.08	3.08	3.08	3.08	-3.74	29.0	0.00
4	171	-0	-1880	62	0	-81	63	3.08	3.08	3.08	3.08	-1.93	14.9	0.00
5	171	-0	-1813	60	0	-78	43	3.08	3.08	3.08	3.08	-1.33	10.3	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	190	-0	-2727	70	0	-105	-336	3.08	3.08	3.08	3.08	-10.31	79.9	0.00
4	190	-0	-2438	62	0	-93	-348	3.08	3.08	3.08	3.08	-10.69	82.8	0.00
5	190	-0	-2342	60	0	-89	-352	3.08	3.08	3.08	3.08	-10.81	83.8	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
ASTA NUM. 22 NI 6906 NF 6903 SEZ. Rp B= 20.0 H= 22.0 (trave)														
categoria: p.p. y qy tot.														
qy medio: 1.1000 1.1000 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	-0	-608	-23	0	-16	346	3.08	3.08	3.08	3.08	-15.05	116.2	0.00
4	0	-0	-568	-15	0	-11	325	3.08	3.08	3.08	3.08	-14.15	109.2	0.00
5	0	-0	-554	-12	0	-9	318	3.08	3.08	3.08	3.08	-13.84	106.8	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	11	-0	-620	-23	0	-13	279	3.08	3.08	3.08	3.08	-12.11	93.5	0.00
4	11	-0	-580	-15	0	-9	262	3.08	3.08	3.08	3.08	-11.40	88.0	0.00
5	11	-0	-566	-12	0	-8	257	3.08	3.08	3.08	3.08	-11.16	86.1	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	22	-0	-632	-23	0	-11	210	3.08	3.08	3.08	3.08	-9.12	70.4	0.00
4	22	-0	-592	-15	0	-8	198	3.08	3.08	3.08	3.08	-8.60	66.4	0.00
5	22	-0	-578	-12	0	-7	194	3.08	3.08	3.08	3.08	-8.42	65.0	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	33	-0	-644	-23	0	-8	140	3.08	3.08	3.08	3.08	-6.07	46.9	0.00
4	33	-0	-604	-15	0	-6	132	3.08	3.08	3.08	3.08	-5.74	44.3	0.00

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

5	33	-0	-591	-12	0	-5	129	3.08	3.08	3.08	3.08	-5.63	43.4	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	44	-0	-656	-23	0	-6	68	3.08	3.08	3.08	3.08	-2.96	22.9	0.00
4	44	-0	-616	-15	0	-4	65	3.08	3.08	3.08	3.08	-2.82	21.8	0.00
5	44	-0	-603	-12	0	-4	64	3.08	3.08	3.08	3.08	-2.77	21.4	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	55	-0	-668	-23	0	-3	-5	3.08	3.08	3.08	3.08	-0.21	1.6	0.00
4	55	-0	-628	-15	0	-3	-4	3.08	3.08	3.08	3.08	-0.15	1.2	0.00
5	55	-0	-615	-12	0	-2	-3	3.08	3.08	3.08	3.08	-0.14	1.0	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	66	-0	-680	-23	0	-0	-79	3.08	3.08	3.08	3.08	-3.43	26.5	0.00
4	66	-0	-640	-15	0	-1	-73	3.08	3.08	3.08	3.08	-3.19	24.6	0.00
5	66	-0	-627	-12	0	-1	-71	3.08	3.08	3.08	3.08	-3.10	24.0	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	77	-0	-693	-23	0	2	-154	3.08	3.08	3.08	3.08	-6.71	51.8	0.00
4	77	-0	-653	-15	0	1	-144	3.08	3.08	3.08	3.08	-6.28	48.5	0.00
5	77	-0	-639	-12	0	0	-141	3.08	3.08	3.08	3.08	-6.13	47.3	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	88	-0	-705	-23	0	5	-231	3.08	3.08	3.08	3.08	-10.06	77.6	0.00
4	88	-0	-665	-15	0	2	-217	3.08	3.08	3.08	3.08	-9.43	72.8	0.00
5	88	-0	-651	-12	0	2	-212	3.08	3.08	3.08	3.08	-9.21	71.1	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	99	-0	-717	-23	0	7	-309	3.08	3.08	3.08	3.08	-13.45	103.9	0.00
4	99	-0	-677	-15	0	4	-291	3.08	3.08	3.08	3.08	-12.63	97.5	0.00
5	99	-0	-663	-12	0	3	-284	3.08	3.08	3.08	3.08	-12.35	95.4	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	110	-0	-729	-23	0	10	-389	3.08	3.08	3.08	3.08	-16.91	130.6	0.00
4	110	-0	-689	-15	0	6	-366	3.08	3.08	3.08	3.08	-15.90	122.7	0.00
5	110	-0	-675	-12	0	4	-358	3.08	3.08	3.08	3.08	-15.55	120.1	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

Lavoro: **Progetto QM al 16-7** Intestazione lavoro: **Progetto**
Elemento: **TRAVE** Gruppo: **57** Tabella: **Tabella travi**
Descrizione: **Travi pianerottoli via dei quartieri**
Spunt. I **30.0** cm Spunt. J **30.0** cm
Rck: **300.00** kg/cm² f_{yk}: **4580.0** kg/cm² Condizioni ambientali: **Ordinaria**
Copriferro superiore: **3.0** cm Copriferro inferiore: **3.0** cm Copriferro laterale: **3.0** cm
Diametro staffe: **8** mm Numero braccia: **2**

ASTA NUM. 12 NI 17743 NF 17741 SEZ. Rp B= 50.0 H= 18.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso q_y tot.
q_y medio: 2.2500 24.8750 16.3200 43.4450 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm
3	0	-331	6193	-0	-252	-160	-2305	3.08	3.08	4.62	6.16	-107.51	2883.4	0.23
4	0	-297	5493	-0	-220	-144	-2042	3.08	3.08	4.62	6.16	-95.24	2554.4	0.20
5	0	-286	5259	-1	-209	-138	-1954	3.08	3.08	4.62	6.16	-91.13	2444.3	0.19
apost= --		aant= --		ainf= 1.54 asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)										
3	28	-331	4977	-0	-252	-160	-741	3.08	3.08	4.62	4.62	-38.49	1221.0	0.08
4	28	-297	4414	-0	-220	-144	-655	3.08	3.08	4.62	4.62	-18.67	119.4	0.00
5	28	-286	4225	-1	-209	-138	-626	3.08	3.08	4.62	4.62	-17.85	114.1	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 1.54 asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)										
3	56	-331	3760	-0	-252	-160	482	3.08	3.08	4.62	4.62	-13.74	87.8	0.00
4	56	-297	3334	-0	-220	-144	430	3.08	3.08	4.62	4.62	-12.25	78.3	0.00
5	56	-286	3192	-1	-209	-138	412	3.08	3.08	4.62	4.62	-11.76	75.2	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 1.54 asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)										
3	84	-331	2544	-0	-252	-160	1364	3.08	3.08	4.62	4.62	-70.84	2247.4	0.20
4	84	-297	2255	-0	-220	-143	1212	3.08	3.08	4.62	4.62	-62.93	1996.4	0.18
5	84	-286	2158	-1	-209	-138	1162	3.08	3.08	4.62	4.62	-60.31	1913.2	0.17
apost= --		aant= --		ainf= 1.54 asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)										
3	112	-331	1327	-0	-252	-159	1906	3.08	3.08	6.16	4.62	-88.91	2384.6	0.19
4	112	-297	1175	-0	-220	-143	1692	3.08	3.08	6.16	4.62	-78.93	2116.9	0.17
5	112	-286	1125	-1	-209	-138	1621	3.08	3.08	6.16	4.62	-75.61	2027.9	0.16
apost= --		aant= --		ainf= 3.08 asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)										
3	140	-331	110	-0	-252	-159	2108	3.08	3.08	6.16	4.62	-98.30	2636.4	0.21
4	140	-297	96	-0	-220	-143	1870	3.08	3.08	6.16	4.62	-87.23	2339.6	0.18
5	140	-286	91	-1	-209	-138	1791	3.08	3.08	6.16	4.62	-83.55	2240.8	0.18
apost= --		aant= --		ainf= 3.08 asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)										
3	168	-331	-1106	-0	-252	-159	1968	3.08	3.08	6.16	4.62	-91.80	2462.2	0.20
4	168	-297	-983	-0	-220	-143	1746	3.08	3.08	6.16	4.62	-81.44	2184.2	0.17
5	168	-286	-943	-1	-209	-138	1672	3.08	3.08	6.16	4.62	-77.99	2091.7	0.16
apost= --		aant= --		ainf= 3.08 asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)										
3	196	-331	-2322	-0	-252	-159	1488	3.08	3.08	4.62	4.62	-77.28	2451.6	0.23
4	196	-297	-2063	-0	-220	-143	1320	3.08	3.08	4.62	4.62	-68.52	2173.7	0.20
5	196	-286	-1976	-1	-209	-137	1264	3.08	3.08	4.62	4.62	-65.60	2081.2	0.19
apost= --		aant= --		ainf= 1.54 asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)										
3	224	-331	-3539	-0	-252	-159	668	3.08	3.08	4.62	4.62	-19.04	121.8	0.00
4	224	-297	-3142	-0	-220	-143	591	3.08	3.08	4.62	4.62	-16.85	107.7	0.00
5	224	-286	-3010	-1	-209	-137	565	3.08	3.08	4.62	4.62	-16.12	103.1	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 1.54 asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)										
3	252	-331	-4756	-0	-252	-159	-493	3.08	3.08	4.62	4.62	-14.06	89.9	0.00
4	252	-297	-4222	-0	-220	-143	-440	3.08	3.08	4.62	4.62	-12.54	80.2	0.00
5	252	-286	-4043	-1	-209	-137	-422	3.08	3.08	4.62	4.62	-12.03	76.9	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 1.54 asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)										
3	280	-331	-5972	-0	-252	-159	-1995	3.08	3.08	4.62	6.16	-93.05	2495.6	0.20
4	280	-297	-5301	-0	-220	-142	-1773	3.08	3.08	4.62	6.16	-82.69	2217.9	0.17
5	280	-286	-5077	-1	-209	-137	-1699	3.08	3.08	4.62	6.16	-79.24	2125.3	0.17
apost= --		aant= --		ainf= 1.54 asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)										

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

Lavoro: **Progetto QM al 16-7** Intestazione lavoro: **Progetto**
Elemento: **TRAVE** Gruppo: **63** Tabella: **Tabella travi**
Descrizione: **Travi nuove 1p**
Spunt. I **30.0** cm Spunt. J **30.0** cm
Rck: **300.00** kg/cm² fyk: **4580.0** kg/cm² Condizioni ambientali: **Ordinaria**
Copriferro superiore: **3.0** cm Copriferro inferiore: **3.0** cm Copriferro laterale: **3.0** cm
Diametro staffe: **8** mm Numero braccia: **2**

ASTA NUM. 1 NI 17243 NF 17444 SEZ. Rp B= 30.0 H= 20.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 1.5000 10.1250 10.2000 21.8250 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm
3	0	195	1624	-65	-14	-86	200	3.08	3.08	3.08	3.08	-7.60	50.9	0.00
4	0	166	1290	-59	-13	-76	305	3.08	3.08	3.08	3.08	-11.61	77.7	0.00
5	0	156	1178	-57	-12	-73	340	3.08	3.08	3.08	3.08	-12.96	86.7	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	21	195	1174	-65	-14	-72	488	3.08	3.08	3.08	3.08	-18.61	124.5	0.00
4	21	166	903	-59	-13	-64	531	3.08	3.08	3.08	3.08	-35.26	1151.7	0.07
5	21	156	812	-57	-12	-61	545	3.08	3.08	3.08	3.08	-36.23	1183.2	0.07
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	41	195	724	-65	-14	-59	684	3.08	3.08	3.08	3.08	-45.43	1483.8	0.11
4	41	166	516	-59	-13	-52	677	3.08	3.08	3.08	3.08	-44.99	1469.2	0.11
5	41	156	446	-57	-12	-50	675	3.08	3.08	3.08	3.08	-44.85	1464.8	0.11
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	62	195	273	-65	-14	-46	787	3.08	3.08	3.08	3.08	-52.27	1706.9	0.13
4	62	166	129	-59	-13	-40	744	3.08	3.08	3.08	3.08	-49.40	1613.5	0.12
5	62	156	80	-57	-12	-38	729	3.08	3.08	3.08	3.08	-48.46	1582.7	0.12
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	83	195	-177	-65	-14	-32	797	3.08	3.08	3.08	3.08	-52.93	1728.6	0.14
4	83	166	-258	-59	-13	-28	730	3.08	3.08	3.08	3.08	-48.52	1584.5	0.12
5	83	156	-286	-57	-12	-27	708	3.08	3.08	3.08	3.08	-47.05	1536.6	0.11
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	103	195	-627	-65	-14	-19	714	3.08	3.08	3.08	3.08	-47.42	1548.7	0.12
4	103	166	-646	-59	-13	-16	637	3.08	3.08	3.08	3.08	-42.32	1382.2	0.10
5	103	156	-652	-57	-12	-15	612	3.08	3.08	3.08	3.08	-40.63	1326.7	0.09
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	124	195	-1077	-65	-14	-6	538	3.08	3.08	3.08	3.08	-35.74	1167.3	0.07
4	124	166	-1033	-59	-13	-4	464	3.08	3.08	3.08	3.08	-17.69	118.4	0.00
5	124	156	-1018	-57	-12	-3	439	3.08	3.08	3.08	3.08	-16.74	112.0	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	144	195	-1527	-65	-14	8	269	3.08	3.08	3.08	3.08	-10.27	68.7	0.00
4	144	166	-1420	-59	-13	8	211	3.08	3.08	3.08	3.08	-8.04	53.8	0.00
5	144	156	-1384	-57	-12	8	191	3.08	3.08	3.08	3.08	-7.30	48.8	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	165	195	-1978	-65	-14	21	-92	3.08	3.08	3.08	3.08	-3.51	23.5	0.00
4	165	166	-1807	-59	-13	20	-122	3.08	3.08	3.08	3.08	-4.64	31.1	0.00
5	165	156	-1750	-57	-12	20	-132	3.08	3.08	3.08	3.08	-5.02	33.6	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	186	195	-2428	-65	-14	34	-547	3.08	3.08	3.08	3.08	-36.32	1186.0	0.07
4	186	166	-2194	-59	-13	33	-534	3.08	3.08	3.08	3.08	-35.51	1159.5	0.07
5	186	156	-2116	-57	-12	32	-531	3.08	3.08	3.08	3.08	-35.25	1151.3	0.07
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	206	195	-2878	-65	-14	48	-1094	3.08	3.08	3.08	3.08	-72.68	2373.5	0.20
4	206	166	-2581	-59	-13	45	-1027	3.08	3.08	3.08	3.08	-68.23	2228.1	0.19
5	206	156	-2482	-57	-12	43	-1005	3.08	3.08	3.08	3.08	-66.76	2180.4	0.18

ASTA NUM. 2 NI 17380 NF 17444 SEZ. Rp B= 30.0 H= 20.0 (trave)

categoria: p.p. y qy tot.
qy medio: 1.5000 1.5000 kg/cm

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	119	2128	-133	708	-52	-365	4.62	4.62	4.62	4.62	-13.26	88.4	0.00
4	0	108	1919	-113	665	-47	-328	4.62	4.62	4.62	4.62	-11.93	79.5	0.00
5	0	104	1850	-106	650	-45	-316	4.62	4.62	4.62	4.62	-11.49	76.6	0.00

apost= 1.54 aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	25	119	2091	-133	708	-19	159	4.62	4.62	4.62	4.62	-5.77	38.4	0.00
4	25	108	1882	-113	665	-19	144	4.62	4.62	4.62	4.62	-5.22	34.8	0.00
5	25	104	1813	-106	650	-19	139	4.62	4.62	4.62	4.62	-5.03	33.5	0.00

apost= 1.54 aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	50	119	2053	-133	708	14	673	4.62	4.62	4.62	4.62	-36.46	991.2	0.05
4	50	108	1845	-113	665	9	607	4.62	4.62	4.62	4.62	-32.83	892.7	0.04
5	50	104	1776	-106	650	8	584	4.62	4.62	4.62	4.62	-31.63	859.9	0.04

apost= 1.54 aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 3 NI 17444 NF 17383 SEZ. Rp B= 30.0 H= 20.0 (trave)

categoria: p.p. y qy tot.
qy medio: 1.5000 1.5000 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	183	-825	62	-386	62	687	4.62	4.62	4.62	4.62	-37.19	1011.0	0.06
4	0	166	-737	53	-363	54	619	4.62	4.62	4.62	4.62	-33.52	911.3	0.05
5	0	161	-707	50	-355	51	597	4.62	4.62	4.62	4.62	-32.29	878.0	0.04

apost= 1.54 aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	14	183	-845	62	-386	54	573	3.08	3.08	4.62	4.62	-30.99	842.7	0.04
4	14	166	-757	53	-363	47	517	3.08	3.08	4.62	4.62	-18.77	125.1	0.00
5	14	161	-727	50	-355	44	498	3.08	3.08	4.62	4.62	-18.10	120.6	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 1.54 asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	27	183	-866	62	-386	45	455	3.08	3.08	4.62	4.62	-16.54	110.2	0.00
4	27	166	-778	53	-363	39	412	3.08	3.08	4.62	4.62	-14.95	99.6	0.00
5	27	161	-748	50	-355	37	397	3.08	3.08	4.62	4.62	-14.43	96.1	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 1.54 asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	41	183	-886	62	-386	37	335	3.08	3.08	4.62	4.62	-12.18	81.1	0.00
4	41	166	-798	53	-363	32	304	3.08	3.08	4.62	4.62	-11.03	73.5	0.00
5	41	161	-769	50	-355	31	293	3.08	3.08	4.62	4.62	-10.65	71.0	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 1.54 asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	55	183	-907	62	-386	28	212	3.08	3.08	4.62	4.62	-7.72	51.4	0.00
4	55	166	-819	53	-363	25	193	3.08	3.08	4.62	4.62	-7.01	46.7	0.00
5	55	161	-789	50	-355	24	187	3.08	3.08	4.62	4.62	-6.78	45.2	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 1.54 asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	68	183	-927	62	-386	20	87	3.08	3.08	4.62	4.62	-3.15	21.0	0.00
4	68	166	-839	53	-363	18	79	3.08	3.08	4.62	4.62	-2.89	19.2	0.00
5	68	161	-810	50	-355	17	77	3.08	3.08	4.62	4.62	-2.80	18.7	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 1.54 asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	82	183	-948	62	-386	12	-42	3.08	3.08	4.62	4.62	-1.51	10.1	0.00
4	82	166	-860	53	-363	11	-37	3.08	3.08	4.62	4.62	-1.34	8.9	0.00
5	82	161	-830	50	-355	10	-35	3.08	3.08	4.62	4.62	-1.28	8.5	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 1.54 asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	96	183	-968	62	-386	3	-173	3.08	3.08	4.62	4.62	-6.28	41.9	0.00
4	96	166	-880	53	-363	3	-156	3.08	3.08	4.62	4.62	-5.67	37.8	0.00
5	96	161	-851	50	-355	3	-150	3.08	3.08	4.62	4.62	-5.46	36.4	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 1.54 asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	110	183	-989	62	-386	-5	-307	3.08	3.08	4.62	4.62	-11.15	74.3	0.00
4	110	166	-901	53	-363	-4	-278	3.08	3.08	4.62	4.62	-10.10	67.3	0.00
5	110	161	-871	50	-355	-4	-268	3.08	3.08	4.62	4.62	-9.75	64.9	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 1.54 asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	123	183	-1009	62	-386	-14	-444	3.08	3.08	4.62	4.62	-16.13	107.4	0.00

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

4	123	166	-921	53	-363	-11	-403	3.08	3.08	4.62	4.62	-14.64	97.5	0.00
5	123	161	-892	50	-355	-10	-389	3.08	3.08	4.62	4.62	-14.13	94.2	0.00
apost= -- aant= -- ainf= 1.54 asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	137	183	-1030	62	-386	-22	-584	3.08	3.08	4.62	4.62	-31.60	859.1	0.04
4	137	166	-942	53	-363	-18	-531	3.08	3.08	4.62	4.62	-19.27	128.4	0.00
5	137	161	-912	50	-355	-17	-513	3.08	3.08	4.62	4.62	-18.62	124.1	0.00
apost= -- aant= -- ainf= 1.54 asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 4 NI 17238 NF 17239 SEZ. Rp B= 20.0 H= 20.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 1.0000 4.0500 4.0800 9.1300 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm		kg			kg*m				cm²			kg/cm²	mm
3	0	214	760	62	-2	30	-207	3.08	3.08	3.08	3.08	-11.27	75.1	0.00
4	0	198	675	63	-1	30	-188	3.08	3.08	3.08	3.08	-10.23	68.1	0.00
5	0	192	647	63	-1	30	-181	3.08	3.08	3.08	3.08	-9.88	65.8	0.00
apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	9	214	678	62	-2	25	-142	3.08	3.08	3.08	3.08	-7.75	51.6	0.00
4	9	198	604	63	-1	25	-130	3.08	3.08	3.08	3.08	-7.09	47.2	0.00
5	9	192	579	63	-1	25	-126	3.08	3.08	3.08	3.08	-6.87	45.8	0.00
apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	18	214	596	62	-2	19	-85	3.08	3.08	3.08	3.08	-4.62	30.8	0.00
4	18	198	533	63	-1	19	-79	3.08	3.08	3.08	3.08	-4.31	28.7	0.00
5	18	192	512	63	-1	19	-77	3.08	3.08	3.08	3.08	-4.20	28.0	0.00
apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	27	214	514	62	-2	13	-35	3.08	3.08	3.08	3.08	-1.90	12.7	0.00
4	27	198	461	63	-1	13	-34	3.08	3.08	3.08	3.08	-1.87	12.4	0.00
5	27	192	444	63	-1	13	-34	3.08	3.08	3.08	3.08	-1.86	12.4	0.00
apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	36	214	431	62	-2	8	8	3.08	3.08	3.08	3.08	-0.41	2.8	0.00
4	36	198	390	63	-1	8	4	3.08	3.08	3.08	3.08	-0.22	1.5	0.00
5	36	192	377	63	-1	8	3	3.08	3.08	3.08	3.08	-0.16	1.0	0.00
apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	45	214	349	62	-2	2	43	3.08	3.08	3.08	3.08	-2.33	15.5	0.00
4	45	198	319	63	-1	2	36	3.08	3.08	3.08	3.08	-1.96	13.1	0.00
5	45	192	309	63	-1	2	34	3.08	3.08	3.08	3.08	-1.84	12.2	0.00
apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	54	214	267	62	-2	-3	70	3.08	3.08	3.08	3.08	-3.84	25.6	0.00
4	54	198	248	63	-1	-4	61	3.08	3.08	3.08	3.08	-3.35	22.3	0.00
5	54	192	242	63	-1	-4	58	3.08	3.08	3.08	3.08	-3.19	21.2	0.00
apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	63	214	185	62	-2	-9	91	3.08	3.08	3.08	3.08	-4.95	33.0	0.00
4	63	198	177	63	-1	-9	81	3.08	3.08	3.08	3.08	-4.39	29.3	0.00
5	63	192	174	63	-1	-9	77	3.08	3.08	3.08	3.08	-4.21	28.0	0.00
apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	72	214	103	62	-2	-15	104	3.08	3.08	3.08	3.08	-5.65	37.7	0.00
4	72	198	106	63	-1	-15	93	3.08	3.08	3.08	3.08	-5.08	33.9	0.00
5	72	192	107	63	-1	-15	90	3.08	3.08	3.08	3.08	-4.89	32.6	0.00
apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	81	214	21	62	-2	-20	109	3.08	3.08	3.08	3.08	-5.96	39.7	0.00
4	81	198	35	63	-1	-21	100	3.08	3.08	3.08	3.08	-5.43	36.2	0.00
5	81	192	39	63	-1	-21	96	3.08	3.08	3.08	3.08	-5.25	35.0	0.00
apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	90	214	-62	62	-2	-26	108	3.08	3.08	3.08	3.08	-5.86	39.0	0.00
4	90	198	-37	63	-1	-26	100	3.08	3.08	3.08	3.08	-5.42	36.1	0.00
5	90	192	-28	63	-1	-26	97	3.08	3.08	3.08	3.08	-5.28	35.2	0.00
apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 5 NI 17881 NF 11117 SEZ. Rp B= 45.0 H= 70.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 7.8750 28.0550 15.8100 51.7400 kg/cm														

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm

3	0	-1764	21490	-47	2	-240	-22570	3.08	10.78	7.70	12.32	-73.05	2976.7	0.17
4	0	-1551	19520	-38	1	-201	-20480	3.08	10.78	7.70	12.32	-66.28	2701.1	0.15
5	0	-1479	18870	-35	1	-187	-19780	3.08	10.78	7.70	12.32	-64.02	2608.8	0.14

apost= -- aant= 7.70 ainf= 4.62 asup= 9.24 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	83	-1764	17199	-47	2	-201	-6525	3.08	10.78	6.16	10.78	-13.76	116.4	0.00
4	83	-1551	15623	-38	1	-169	-5903	3.08	10.78	6.16	10.78	-12.45	105.3	0.00
5	83	-1479	15103	-35	1	-158	-5693	3.08	10.78	6.16	10.78	-12.01	101.6	0.00

apost= -- aant= 7.70 ainf= 3.08 asup= 7.70 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	166	-1764	12908	-47	2	-162	5960	3.08	10.78	10.78	3.08	-12.85	107.3	0.00
4	166	-1551	11726	-38	1	-138	5440	3.08	10.78	10.78	3.08	-11.73	97.9	0.00
5	166	-1479	11336	-35	1	-129	5270	3.08	10.78	10.78	3.08	-11.36	94.9	0.00

apost= -- aant= 7.70 ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	249	-1764	8617	-47	2	-124	14887	3.08	10.78	10.78	3.08	-54.95	2254.5	0.12
4	249	-1551	7829	-38	1	-107	13551	3.08	10.78	10.78	3.08	-50.02	2052.2	0.11
5	249	-1479	7569	-35	1	-101	13109	3.08	10.78	10.78	3.08	-48.39	1985.3	0.10

apost= -- aant= 7.70 ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	332	-1764	4326	-47	2	-85	20255	3.08	10.78	10.78	3.08	-74.77	3067.3	0.18
4	332	-1551	3932	-38	1	-75	18429	3.08	10.78	10.78	3.08	-68.03	2790.9	0.16
5	332	-1479	3802	-35	1	-72	17824	3.08	10.78	10.78	3.08	-65.80	2699.3	0.15

apost= -- aant= 7.70 ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	415	-1764	35	-47	2	-46	22063	3.08	10.78	12.32	3.08	-77.60	2939.7	0.16
4	415	-1551	35	-38	1	-44	20075	3.08	10.78	12.32	3.08	-70.61	2674.8	0.15
5	415	-1479	35	-35	1	-43	19415	3.08	10.78	12.32	3.08	-68.29	2586.9	0.14

apost= -- aant= 7.70 ainf= 9.24 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	498	-1764	-4256	-47	2	-7	20313	3.08	10.78	10.78	3.08	-74.98	3076.1	0.18
4	498	-1551	-3862	-38	1	-12	18487	3.08	10.78	10.78	3.08	-68.24	2799.7	0.16
5	498	-1479	-3732	-35	1	-14	17882	3.08	10.78	10.78	3.08	-66.01	2708.1	0.15

apost= -- aant= 7.70 ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	581	-1764	-8547	-47	2	32	15003	10.78	3.08	10.78	3.08	-55.38	2272.0	0.12
4	581	-1551	-7759	-38	1	19	13667	10.78	3.08	10.78	3.08	-50.45	2069.8	0.11
5	581	-1479	-7499	-35	1	15	13225	10.78	3.08	10.78	3.08	-48.82	2002.8	0.10

apost= 7.70 aant= -- ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	664	-1764	-12838	-47	2	71	6134	10.78	3.08	10.78	3.08	-13.23	110.4	0.00
4	664	-1551	-11656	-38	1	51	5614	10.78	3.08	10.78	3.08	-12.10	101.1	0.00
5	664	-1479	-11266	-35	1	43	5444	10.78	3.08	10.78	3.08	-11.74	98.0	0.00

apost= 7.70 aant= -- ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	746	-1764	-17129	-47	2	110	-6293	10.78	3.08	6.16	10.78	-13.28	112.3	0.00
4	746	-1551	-15553	-38	1	82	-5671	10.78	3.08	6.16	10.78	-11.96	101.2	0.00
5	746	-1479	-15033	-35	1	72	-5461	10.78	3.08	6.16	10.78	-11.52	97.4	0.00

apost= 7.70 aant= -- ainf= 3.08 asup= 7.70 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	829	-1764	-21420	-47	2	149	-22280	10.78	3.08	7.70	12.32	-72.11	2938.5	0.16
4	829	-1551	-19450	-38	1	114	-20190	10.78	3.08	7.70	12.32	-65.35	2662.8	0.14
5	829	-1479	-18800	-35	1	101	-19490	10.78	3.08	7.70	12.32	-63.08	2570.5	0.14

apost= 7.70 aant= -- ainf= 4.62 asup= 9.24 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 6 NI 17882 NF 11118 SEZ. Rp B= 45.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.8750 28.0550 15.8100 51.7400 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm

3	0	4194	21360	-7	-15	368	-21790	10.78	3.08	7.70	13.85	-67.75	2566.4	0.13
4	0	4250	19400	6	-13	407	-19740	10.78	3.08	7.70	13.85	-61.37	2325.0	0.12
5	0	4271	18750	11	-12	421	-19060	10.78	3.08	7.70	13.85	-59.26	2244.9	0.11

apost= 7.70 aant= -- ainf= 4.62 asup= 10.78 (e armatura base = 4 X 1.54)

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

3	83	4194	17069	-7	-15	374	-5853	10.78	3.08	6.16	10.78	-12.35	104.4	0.00
4	83	4250	15502	6	-13	402	-5264	10.78	3.08	6.16	10.78	-11.11	93.9	0.00
5	83	4271	14983	11	-12	412	-5071	10.78	3.08	6.16	10.78	-10.70	90.5	0.00
apost= 7.70 aant= -- ainf= 3.08 asup= 7.70 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	166	4194	12778	-7	-15	379	6524	10.78	3.08	10.78	3.08	-14.07	117.5	0.00
4	166	4250	11604	6	-13	397	5978	10.78	3.08	10.78	3.08	-12.89	107.6	0.00
5	166	4271	11216	11	-12	403	5794	10.78	3.08	10.78	3.08	-12.49	104.3	0.00
apost= 7.70 aant= -- ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	249	4194	8487	-7	-15	385	15343	10.78	3.08	10.78	3.08	-56.64	2323.5	0.13
4	249	4250	7706	6	-13	392	13988	10.78	3.08	10.78	3.08	-51.64	2118.4	0.11
5	249	4271	7449	11	-12	395	13535	10.78	3.08	10.78	3.08	-49.96	2049.8	0.11
apost= 7.70 aant= -- ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	332	4194	4196	-7	-15	391	20603	10.78	3.08	12.32	3.08	-72.47	2745.1	0.15
4	332	4250	3808	6	-13	387	18765	10.78	3.08	12.32	3.08	-66.01	2500.3	0.13
5	332	4271	3682	11	-12	386	18152	10.78	3.08	12.32	3.08	-63.85	2418.7	0.13
apost= 7.70 aant= -- ainf= 9.24 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	415	4194	-95	-7	-15	397	22303	10.78	3.08	13.85	3.08	-75.24	2655.0	0.14
4	415	4250	-90	6	-13	382	20310	10.78	3.08	13.85	3.08	-68.51	2417.8	0.13
5	415	4271	-85	11	-12	377	19645	10.78	3.08	13.85	3.08	-66.27	2338.7	0.12
apost= 7.70 aant= -- ainf= 10.78 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	498	4194	-4386	-7	-15	402	20445	10.78	3.08	12.32	3.08	-71.91	2724.1	0.15
4	498	4250	-3988	6	-13	377	18621	10.78	3.08	12.32	3.08	-65.50	2481.2	0.13
5	498	4271	-3852	11	-12	368	18014	10.78	3.08	12.32	3.08	-63.36	2400.3	0.13
apost= 7.70 aant= -- ainf= 9.24 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	581	4194	-8677	-7	-15	408	15027	10.78	3.08	10.78	3.08	-55.47	2275.7	0.12
4	581	4250	-7886	6	-13	372	13700	10.78	3.08	10.78	3.08	-50.57	2074.8	0.11
5	581	4271	-7619	11	-12	359	13259	10.78	3.08	10.78	3.08	-48.95	2008.0	0.10
apost= 7.70 aant= -- ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	664	4194	-12968	-7	-15	414	6050	10.78	3.08	10.78	3.08	-13.05	108.9	0.00
4	664	4250	-11784	6	-13	367	5546	10.78	3.08	10.78	3.08	-11.96	99.8	0.00
5	664	4271	-11386	11	-12	351	5380	10.78	3.08	10.78	3.08	-11.60	96.9	0.00
apost= 7.70 aant= -- ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	746	4194	-17259	-7	-15	419	-6485	10.78	3.08	6.16	10.78	-13.68	115.7	0.00
4	746	4250	-15682	6	-13	362	-5840	10.78	3.08	6.16	10.78	-12.32	104.2	0.00
5	746	4271	-15153	11	-12	342	-5623	10.78	3.08	6.16	10.78	-11.86	100.3	0.00
apost= 7.70 aant= -- ainf= 3.08 asup= 7.70 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	829	4194	-21550	-7	-15	425	-22580	10.78	3.08	7.70	13.85	-70.20	2659.5	0.14
4	829	4250	-19580	6	-13	357	-20460	10.78	3.08	7.70	13.85	-63.61	2409.8	0.12
5	829	4271	-18920	11	-12	333	-19750	10.78	3.08	7.70	13.85	-61.41	2326.2	0.12
apost= 7.70 aant= -- ainf= 4.62 asup= 10.78 (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 8 NI 11011 NF 11231 SEZ. Rp B= 35.0 H= 50.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 4.3750 20.2720 11.4240 36.0710 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	1261	12650	-325	-48	-621	-12280	3.08	6.16	6.16	10.78	-85.34	2688.1	0.14
4	0	1250	11490	-293	-45	-557	-11170	3.08	6.16	6.16	10.78	-77.63	2445.1	0.12
5	0	1248	11100	-282	-44	-536	-10810	3.08	6.16	6.16	10.78	-75.12	2366.3	0.12
apost= -- aant= 3.08 ainf= 3.08 asup= 7.70 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	44	1261	11069	-325	-48	-478	-7080	3.08	6.16	3.08	6.16	-64.77	2674.8	0.17
4	44	1250	10059	-293	-45	-429	-6449	3.08	6.16	3.08	6.16	-59.00	2436.4	0.15
5	44	1248	9719	-282	-44	-412	-6248	3.08	6.16	3.08	6.16	-57.16	2360.3	0.14
apost= -- aant= 3.08 ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	88	1261	9488	-325	-48	-336	-2573	3.08	6.16	3.08	6.16	-13.81	112.3	0.00
4	88	1250	8627	-293	-45	-300	-2356	3.08	6.16	3.08	6.16	-12.64	102.8	0.00
5	88	1248	8338	-282	-44	-289	-2291	3.08	6.16	3.08	6.16	-12.29	100.0	0.00
apost= -- aant= 3.08 ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	132	1261	7907	-325	-48	-194	1240	3.08	6.16	6.16	3.08	-6.66	54.1	0.00
4	132	1250	7196	-293	-45	-172	1111	3.08	6.16	6.16	3.08	-5.96	48.5	0.00
5	132	1248	6956	-282	-44	-165	1061	3.08	6.16	6.16	3.08	-5.69	46.3	0.00

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

apost= --		aant= 3.08		ainf= 3.08		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	175	1261	6326	-325	-48	-51	4361	3.08	6.16	6.16	3.08	-39.90	1647.5	0.08
4	175	1250	5764	-293	-45	-44	3950	3.08	6.16	6.16	3.08	-36.13	1492.2	0.07
5	175	1248	5575	-282	-44	-42	3807	3.08	6.16	6.16	3.08	-34.83	1438.3	0.06
apost= --		aant= 3.08		ainf= 3.08		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	219	1261	4745	-325	-48	91	6788	6.16	3.08	6.16	3.08	-62.10	2564.5	0.16
4	219	1250	4333	-293	-45	84	6161	6.16	3.08	6.16	3.08	-56.37	2327.7	0.14
5	219	1248	4194	-282	-44	82	5948	6.16	3.08	6.16	3.08	-54.41	2247.1	0.13
apost= 3.08		aant= --		ainf= 3.08		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	263	1261	3164	-325	-48	234	8522	6.16	3.08	7.70	3.08	-72.03	2598.7	0.15
4	263	1250	2902	-293	-45	213	7746	6.16	3.08	7.70	3.08	-65.47	2361.9	0.13
5	263	1248	2813	-282	-44	206	7483	6.16	3.08	7.70	3.08	-63.25	2281.9	0.13
apost= 3.08		aant= --		ainf= 4.62		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	307	1261	1583	-325	-48	376	9563	6.16	3.08	7.70	3.08	-80.83	2916.1	0.17
4	307	1250	1470	-293	-45	341	8703	6.16	3.08	7.70	3.08	-73.56	2653.7	0.15
5	307	1248	1432	-282	-44	329	8414	6.16	3.08	7.70	3.08	-71.11	2565.6	0.15
apost= 3.08		aant= --		ainf= 4.62		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	351	1261	2	-325	-48	518	9911	6.16	3.08	9.24	3.08	-78.69	2538.5	0.14
4	351	1250	39	-293	-45	469	9032	6.16	3.08	9.24	3.08	-71.71	2313.5	0.12
5	351	1248	50	-282	-44	453	8738	6.16	3.08	9.24	3.08	-69.38	2238.1	0.12
apost= 3.08		aant= --		ainf= 6.16		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	395	1261	-1579	-325	-48	661	9566	6.16	3.08	7.70	4.62	-77.41	2903.7	0.17
4	395	1250	-1393	-293	-45	597	8735	6.16	3.08	7.70	4.62	-70.68	2651.6	0.15
5	395	1248	-1331	-282	-44	576	8458	6.16	3.08	7.70	4.62	-68.44	2567.5	0.15
apost= 3.08		aant= --		ainf= 4.62		asup= 1.54		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	438	1261	-3160	-325	-48	803	8527	6.16	6.16	7.70	4.62	-69.00	2588.4	0.15
4	438	1250	-2824	-293	-45	726	7810	6.16	6.16	7.70	4.62	-63.20	2370.8	0.13
5	438	1248	-2712	-282	-44	700	7572	6.16	6.16	7.70	4.62	-61.27	2298.5	0.13
apost= 3.08		aant= 3.08		ainf= 4.62		asup= 1.54		(e armatura base = 4 X 1.54)						
ASTA NUM. 7 NI 11231 NF 11145 SEZ. Rp B= 35.0 H= 50.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio:		4.3750	20.2720	11.4240	36.0710	kg/cm								
armatura base = 4 X 1.54				per le armature aggiuntive consultare il tabulato										
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	2246	2739	-192	23	-488	8497	6.16	6.16	7.70	4.62	-68.76	2579.3	0.15
4	0	2159	2447	-179	20	-459	7776	6.16	6.16	7.70	4.62	-62.92	2360.5	0.13
5	0	2132	2350	-174	19	-449	7537	6.16	6.16	7.70	4.62	-60.99	2287.9	0.13
apost= 3.08		aant= 3.08		ainf= 4.62		asup= 1.54		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	45	2246	1130	-192	23	-403	9360	3.08	6.16	7.70	4.62	-75.74	2841.3	0.17
4	45	2159	991	-179	20	-379	8542	3.08	6.16	7.70	4.62	-69.12	2593.1	0.15
5	45	2132	945	-174	19	-371	8272	3.08	6.16	7.70	4.62	-66.94	2511.0	0.14
apost= --		aant= 3.08		ainf= 4.62		asup= 1.54		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	89	2246	-479	-192	23	-317	9505	3.08	6.16	7.70	3.08	-80.34	2898.5	0.17
4	89	2159	-464	-179	20	-299	8659	3.08	6.16	7.70	3.08	-73.19	2640.5	0.15
5	89	2132	-460	-174	19	-294	8380	3.08	6.16	7.70	3.08	-70.83	2555.4	0.15
apost= --		aant= 3.08		ainf= 4.62		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	134	2246	-2088	-192	23	-232	8933	3.08	6.16	7.70	3.08	-75.50	2724.1	0.16
4	134	2159	-1920	-179	20	-220	8127	3.08	6.16	7.70	3.08	-68.69	2478.1	0.14
5	134	2132	-1865	-174	19	-216	7862	3.08	6.16	7.70	3.08	-66.45	2397.4	0.14
apost= --		aant= 3.08		ainf= 4.62		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	178	2246	-3697	-192	23	-146	7644	3.08	6.16	7.70	3.08	-64.61	2330.9	0.13
4	178	2159	-3376	-179	20	-140	6945	3.08	6.16	7.70	3.08	-58.70	2117.8	0.12
5	178	2132	-3270	-174	19	-138	6717	3.08	6.16	7.70	3.08	-56.77	2048.3	0.11
apost= --		aant= 3.08		ainf= 4.62		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	223	2246	-5305	-192	23	-61	5637	3.08	6.16	6.16	3.08	-51.57	2129.6	0.12
4	223	2159	-4832	-179	20	-60	5114	3.08	6.16	6.16	3.08	-46.79	1932.1	0.11
5	223	2132	-4675	-174	19	-60	4946	3.08	6.16	6.16	3.08	-45.25	1868.5	0.10
apost= --		aant= 3.08		ainf= 3.08		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

3	268	2246	-6914	-192	23	25	2913	6.16	3.08	6.16	3.08	-15.63	127.1	0.00
4	268	2159	-6287	-179	20	19	2634	6.16	3.08	6.16	3.08	-14.14	114.9	0.00
5	268	2132	-6080	-174	19	18	2548	6.16	3.08	6.16	3.08	-13.67	111.2	0.00
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	312	2246	-8523	-192	23	110	-529	6.16	3.08	3.08	6.16	-2.84	23.1	0.00
4	312	2159	-7743	-179	20	99	-495	6.16	3.08	3.08	6.16	-2.66	21.6	0.00
5	312	2132	-7485	-174	19	95	-477	6.16	3.08	3.08	6.16	-2.56	20.8	0.00
apost= 3.08 aant= -- ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	357	2246	-10132	-192	23	196	-4689	6.16	3.08	3.08	6.16	-42.90	1771.4	0.09
4	357	2159	-9199	-179	20	179	-4274	6.16	3.08	3.08	6.16	-39.10	1614.8	0.08
5	357	2132	-8890	-174	19	173	-4128	6.16	3.08	3.08	6.16	-37.76	1559.5	0.07
apost= 3.08 aant= -- ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	401	2246	-11741	-192	23	281	-9566	6.16	3.08	4.62	9.24	-72.78	2437.9	0.13
4	401	2159	-10654	-179	20	258	-8703	6.16	3.08	4.62	9.24	-66.21	2217.9	0.12
5	401	2132	-10295	-174	19	251	-8406	6.16	3.08	4.62	9.24	-63.95	2142.2	0.11
apost= 3.08 aant= -- ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	446	2246	-13350	-192	23	367	-15160	6.16	3.08	6.16	12.32	-101.03	2920.9	0.14
4	446	2159	-12110	-179	20	338	-13780	6.16	3.08	6.16	12.32	-91.83	2655.0	0.13
5	446	2132	-11700	-174	19	329	-13310	6.16	3.08	6.16	12.32	-88.70	2564.5	0.13
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= 9.24 (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 10 NI 11030 NF 11231 SEZ. Rp B= 45.0 H= 70.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 7.8750 21.0865 11.8830 40.8445 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	2581	21610	869	-87	1899	-24270	10.78	3.08	7.70	13.85	-75.46	2858.5	0.15
4	0	2413	19660	801	-81	1748	-22010	10.78	3.08	7.70	13.85	-68.43	2592.3	0.14
5	0	2357	19010	779	-79	1699	-21260	10.78	3.08	7.70	13.85	-66.10	2504.0	0.13
apost= 7.70 aant= -- ainf= 4.62 asup= 10.78 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	46	2581	19725	869	-87	1498	-14728	10.78	3.08	6.16	10.78	-51.33	2215.5	0.12
4	46	2413	17939	801	-81	1378	-13331	10.78	3.08	6.16	10.78	-46.46	2005.3	0.10
5	46	2357	17344	779	-79	1339	-12868	10.78	3.08	6.16	10.78	-44.85	1935.7	0.10
apost= 7.70 aant= -- ainf= 3.08 asup= 7.70 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	92	2581	17840	869	-87	1097	-6057	10.78	3.08	3.08	10.78	-13.06	109.0	0.00
4	92	2413	16219	801	-81	1008	-5447	10.78	3.08	3.08	10.78	-11.74	98.1	0.00
5	92	2357	15678	779	-79	979	-5245	10.78	3.08	3.08	10.78	-11.31	94.4	0.00
apost= 7.70 aant= -- ainf= -- asup= 7.70 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	138	2581	15954	869	-87	696	1744	10.78	3.08	10.78	3.08	-3.76	31.4	0.00
4	138	2413	14498	801	-81	638	1644	10.78	3.08	10.78	3.08	-3.54	29.6	0.00
5	138	2357	14012	779	-79	620	1609	10.78	3.08	10.78	3.08	-3.47	29.0	0.00
apost= 7.70 aant= -- ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	185	2581	14069	869	-87	295	8675	10.78	3.08	10.78	3.08	-18.70	156.2	0.00
4	185	2413	12777	801	-81	268	7939	10.78	3.08	10.78	3.08	-17.12	142.9	0.00
5	185	2357	12346	779	-79	260	7693	10.78	3.08	10.78	3.08	-16.59	138.5	0.00
apost= 7.70 aant= -- ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	231	2581	12184	869	-87	-105	14735	3.08	10.78	10.78	3.08	-54.39	2231.5	0.12
4	231	2413	11057	801	-81	-101	13440	3.08	10.78	10.78	3.08	-49.61	2035.4	0.10
5	231	2357	10681	779	-79	-100	13009	3.08	10.78	10.78	3.08	-48.02	1970.1	0.10
apost= -- aant= 7.70 ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	277	2581	10299	869	-87	-506	19925	3.08	10.78	12.32	3.08	-70.08	2654.8	0.14
4	277	2413	9336	801	-81	-471	18147	3.08	10.78	12.32	3.08	-63.83	2418.0	0.13
5	277	2357	9015	779	-79	-460	17555	3.08	10.78	12.32	3.08	-61.75	2339.1	0.12
apost= -- aant= 7.70 ainf= 9.24 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	323	2581	8414	869	-87	-907	24244	3.08	10.78	13.85	3.08	-81.79	2886.1	0.15
4	323	2413	7615	801	-81	-841	22060	3.08	10.78	13.85	3.08	-74.42	2626.1	0.14
5	323	2357	7349	779	-79	-820	21333	3.08	10.78	13.85	3.08	-71.96	2539.5	0.13
apost= -- aant= 7.70 ainf= 10.78 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	369	2581	6528	869	-87	-1308	27693	3.08	10.78	16.93	3.08	-87.16	2722.4	0.14
4	369	2413	5894	801	-81	-1211	25178	3.08	10.78	16.93	3.08	-79.24	2475.1	0.12
5	369	2357	5683	779	-79	-1179	24341	3.08	10.78	16.93	3.08	-76.61	2392.8	0.12

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

apost= --		aant= 7.70		ainf= 13.85		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	415	2581	4643	869	-87	-1709	30272	3.08	10.78	18.47	3.08	-92.52	2739.4	0.13
4	415	2413	4174	801	-81	-1581	27501	3.08	10.78	18.47	3.08	-84.05	2488.7	0.12
5	415	2357	4017	779	-79	-1539	26580	3.08	10.78	18.47	3.08	-81.24	2405.4	0.12
apost= --		aant= 7.70		ainf= 15.39		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	462	2581	2758	869	-87	-2110	31980	3.08	10.78	18.47	3.08	-97.74	2894.0	0.14
4	462	2413	2453	801	-81	-1951	29030	3.08	10.78	18.47	3.08	-88.73	2627.1	0.13
5	462	2357	2351	779	-79	-1899	28050	3.08	10.78	18.47	3.08	-85.73	2538.4	0.12
apost= --		aant= 7.70		ainf= 15.39		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
ASTA NUM. 9 NI 11231 NF 10824 SEZ. Rp B= 45.0 H= 70.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 7.8750 21.0865 11.8830 40.8445 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	2715	-3140	-116	-56	-819	32060	3.08	10.78	18.47	3.08	-97.99	2901.3	0.14
4	0	2527	-2818	-108	-46	-767	29100	3.08	10.78	18.47	3.08	-88.94	2633.4	0.13
5	0	2465	-2710	-105	-43	-750	28110	3.08	10.78	18.47	3.08	-85.92	2543.8	0.12
apost= --		aant= 7.70		ainf= 15.39		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	47	2715	-5049	-116	-56	-765	30146	3.08	10.78	16.93	3.08	-94.88	2963.5	0.15
4	47	2527	-4560	-108	-46	-716	27375	3.08	10.78	16.93	3.08	-86.16	2691.1	0.13
5	47	2465	-4397	-105	-43	-700	26450	3.08	10.78	16.93	3.08	-83.25	2600.1	0.13
apost= --		aant= 7.70		ainf= 13.85		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	93	2715	-6958	-116	-56	-710	27340	3.08	10.78	15.39	3.08	-88.90	2943.2	0.15
4	93	2527	-6302	-108	-46	-666	24837	3.08	10.78	15.39	3.08	-80.76	2673.7	0.14
5	93	2465	-6084	-105	-43	-651	24001	3.08	10.78	15.39	3.08	-78.05	2583.8	0.13
apost= --		aant= 7.70		ainf= 12.32		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	140	2715	-8867	-116	-56	-656	23642	3.08	10.78	13.85	3.08	-79.75	2814.4	0.15
4	140	2527	-8045	-108	-46	-616	21484	3.08	10.78	13.85	3.08	-72.48	2557.6	0.13
5	140	2465	-7771	-105	-43	-602	20765	3.08	10.78	13.85	3.08	-70.05	2471.9	0.13
apost= --		aant= 7.70		ainf= 10.78		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	187	2715	-10776	-116	-56	-601	19051	3.08	10.78	10.78	3.08	-70.33	2885.1	0.17
4	187	2527	-9787	-108	-46	-565	17317	3.08	10.78	10.78	3.08	-63.92	2622.5	0.15
5	187	2465	-9458	-105	-43	-553	16740	3.08	10.78	10.78	3.08	-61.79	2535.1	0.14
apost= --		aant= 7.70		ainf= 7.70		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	234	2715	-12685	-116	-56	-547	13569	3.08	10.78	10.78	3.08	-50.09	2055.0	0.11
4	234	2527	-11529	-108	-46	-515	12336	3.08	10.78	10.78	3.08	-45.54	1868.2	0.09
5	234	2465	-11145	-105	-43	-504	11927	3.08	10.78	10.78	3.08	-44.03	1806.2	0.09
apost= --		aant= 7.70		ainf= 7.70		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	280	2715	-14594	-116	-56	-493	7195	3.08	10.78	10.78	3.08	-15.51	129.5	0.00
4	280	2527	-13271	-108	-46	-464	6541	3.08	10.78	10.78	3.08	-14.10	117.8	0.00
5	280	2465	-12832	-105	-43	-455	6326	3.08	10.78	10.78	3.08	-13.64	113.9	0.00
apost= --		aant= 7.70		ainf= 7.70		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	327	2715	-16503	-116	-56	-438	-70	3.08	10.78	3.08	10.78	-0.15	1.3	0.00
4	327	2527	-15013	-108	-46	-414	-68	3.08	10.78	3.08	10.78	-0.15	1.2	0.00
5	327	2465	-14519	-105	-43	-406	-63	3.08	10.78	3.08	10.78	-0.14	1.1	0.00
apost= --		aant= 7.70		ainf= --		asup= 7.70		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	374	2715	-18412	-116	-56	-384	-8228	3.08	10.78	3.08	10.78	-17.74	148.1	0.00
4	374	2527	-16756	-108	-46	-364	-7491	3.08	10.78	3.08	10.78	-16.15	134.9	0.00
5	374	2465	-16206	-105	-43	-357	-7241	3.08	10.78	3.08	10.78	-15.61	130.4	0.00
apost= --		aant= 7.70		ainf= --		asup= 7.70		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	421	2715	-20321	-116	-56	-329	-17278	3.08	10.78	6.16	10.78	-60.22	2599.1	0.15
4	421	2527	-18498	-108	-46	-313	-15729	3.08	10.78	6.16	10.78	-54.81	2366.0	0.13
5	421	2465	-17893	-105	-43	-308	-15206	3.08	10.78	6.16	10.78	-52.99	2287.4	0.12
apost= --		aant= 7.70		ainf= 3.08		asup= 7.70		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	467	2715	-22230	-116	-56	-275	-27220	3.08	10.78	7.70	15.39	-81.70	2898.0	0.15
4	467	2527	-20240	-108	-46	-263	-24780	3.08	10.78	7.70	15.39	-74.37	2638.2	0.13
5	467	2465	-19580	-105	-43	-259	-23960	3.08	10.78	7.70	15.39	-71.91	2550.9	0.13
apost= --		aant= 7.70		ainf= 4.62		asup= 12.32		(e armatura base = 4 X 1.54)						

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

ASTA NUM. 11 NI 10394 NF 11209 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 14.1180 7.9560 25.0740 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	7460	6254	-47	-57	-69	-6663	3.08	4.62	4.62	9.24	-80.69	2192.1	0.11
4	0	7016	5662	-43	-53	-63	-6027	3.08	4.62	4.62	9.24	-72.99	1982.9	0.10
5	0	6875	5465	-41	-52	-61	-5816	3.08	4.62	4.62	9.24	-70.44	1913.5	0.09

apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	31	7460	5477	-47	-57	-54	-4845	3.08	4.62	3.08	6.16	-70.62	2361.9	0.14
4	31	7016	4959	-43	-53	-50	-4381	3.08	4.62	3.08	6.16	-63.86	2135.7	0.12
5	31	6875	4787	-41	-52	-48	-4228	3.08	4.62	3.08	6.16	-61.62	2060.7	0.12

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	62	7460	4700	-47	-57	-40	-3268	3.08	4.62	3.08	4.62	-52.67	2100.5	0.13
4	62	7016	4256	-43	-53	-37	-2953	3.08	4.62	3.08	4.62	-47.59	1898.1	0.11
5	62	6875	4108	-41	-52	-35	-2849	3.08	4.62	3.08	4.62	-45.91	1831.1	0.11

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	93	7460	3923	-47	-57	-25	-1932	3.08	4.62	3.08	4.62	-18.65	147.6	0.00
4	93	7016	3553	-43	-53	-23	-1743	3.08	4.62	3.08	4.62	-16.83	133.2	0.00
5	93	6875	3430	-41	-52	-23	-1681	3.08	4.62	3.08	4.62	-16.23	128.4	0.00

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	124	7460	3146	-47	-57	-10	-837	3.08	4.62	3.08	4.62	-8.08	63.9	0.00
4	124	7016	2850	-43	-53	-10	-751	3.08	4.62	3.08	4.62	-7.25	57.4	0.00
5	124	6875	2752	-41	-52	-10	-723	3.08	4.62	3.08	4.62	-6.98	55.3	0.00

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	155	7460	2369	-47	-57	4	18	3.08	3.08	4.62	3.08	-0.17	1.4	0.00
4	155	7016	2147	-43	-53	3	23	3.08	3.08	4.62	3.08	-0.22	1.8	0.00
5	155	6875	2074	-41	-52	3	24	3.08	3.08	4.62	3.08	-0.24	1.9	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	186	7460	1593	-47	-57	19	632	4.62	3.08	4.62	3.08	-6.10	48.3	0.00
4	186	7016	1444	-43	-53	16	579	4.62	3.08	4.62	3.08	-5.59	44.3	0.00
5	186	6875	1395	-41	-52	15	562	4.62	3.08	4.62	3.08	-5.42	42.9	0.00

apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	217	7460	816	-47	-57	33	1005	4.62	3.08	4.62	3.08	-9.70	76.8	0.00
4	217	7016	741	-43	-53	29	918	4.62	3.08	4.62	3.08	-8.86	70.1	0.00
5	217	6875	717	-41	-52	28	889	4.62	3.08	4.62	3.08	-8.58	67.9	0.00

apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	248	7460	39	-47	-57	48	1137	4.62	3.08	4.62	3.08	-10.97	86.9	0.00
4	248	7016	38	-43	-53	43	1039	4.62	3.08	4.62	3.08	-10.03	79.4	0.00
5	248	6875	39	-41	-52	41	1006	4.62	3.08	4.62	3.08	-9.71	76.9	0.00

apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	279	7460	-738	-47	-57	62	1029	4.62	3.08	4.62	3.08	-9.93	78.6	0.00
4	279	7016	-665	-43	-53	56	942	4.62	3.08	4.62	3.08	-9.09	72.0	0.00
5	279	6875	-640	-41	-52	53	913	4.62	3.08	4.62	3.08	-8.81	69.8	0.00

apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	310	7460	-1515	-47	-57	77	680	4.62	3.08	4.62	4.62	-6.40	51.5	0.00
4	310	7016	-1368	-43	-53	69	627	4.62	3.08	4.62	4.62	-5.90	47.5	0.00
5	310	6875	-1318	-41	-52	66	610	4.62	3.08	4.62	4.62	-5.74	46.2	0.00

apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 12 NI 11209 NF 10291 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 16.7425 9.4350 29.1775 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	8381	4863	41	-175	24	-860	4.62	3.08	4.62	4.62	-8.10	65.2	0.00
4	0	7878	4388	41	-163	27	-765	4.62	3.08	4.62	4.62	-7.20	57.9	0.00

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

5	0	7719	4229	41	-159	28	-733	4.62	3.08	4.62	4.62	-6.90	55.5	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	41	8381	3665	41	-175	7	891	4.62	3.08	4.62	3.08	-8.60	68.1	0.00
4	41	7878	3306	41	-163	10	815	4.62	3.08	4.62	3.08	-7.87	62.3	0.00
5	41	7719	3186	41	-159	11	790	4.62	3.08	4.62	3.08	-7.62	60.4	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	82	8381	2467	41	-175	-10	2150	3.08	3.08	4.62	3.08	-34.65	1381.7	0.06
4	82	7878	2224	41	-163	-7	1950	3.08	3.08	4.62	3.08	-18.82	149.0	0.00
5	82	7719	2143	41	-159	-5	1884	3.08	3.08	4.62	3.08	-18.19	144.0	0.00
apost= -- aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	123	8381	1268	41	-175	-27	2917	3.08	4.62	4.62	3.08	-47.01	1874.7	0.11
4	123	7878	1142	41	-163	-23	2642	3.08	4.62	4.62	3.08	-42.57	1697.6	0.09
5	123	7719	1099	41	-159	-22	2550	3.08	4.62	4.62	3.08	-41.09	1638.8	0.09
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	164	8381	70	41	-175	-44	3192	3.08	4.62	4.62	3.08	-51.44	2051.4	0.13
4	164	7878	60	41	-163	-40	2888	3.08	4.62	4.62	3.08	-46.54	1856.2	0.11
5	164	7719	56	41	-159	-39	2788	3.08	4.62	4.62	3.08	-44.92	1791.4	0.10
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	205	8381	-1128	41	-175	-61	2975	3.08	4.62	4.62	3.08	-47.94	1911.8	0.11
4	205	7878	-1022	41	-163	-57	2691	3.08	4.62	4.62	3.08	-43.36	1729.3	0.10
5	205	7719	-987	41	-159	-56	2597	3.08	4.62	4.62	3.08	-41.84	1668.7	0.09
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	246	8381	-2326	41	-175	-78	2266	3.08	4.62	4.62	3.08	-36.51	1456.0	0.07
4	246	7878	-2104	41	-163	-74	2049	3.08	4.62	4.62	3.08	-33.02	1316.8	0.06
5	246	7719	-2030	41	-159	-73	1977	3.08	4.62	4.62	3.08	-19.08	151.1	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	287	8381	-3524	41	-175	-95	1064	3.08	4.62	4.62	3.08	-10.27	81.3	0.00
4	287	7878	-3186	41	-163	-91	963	3.08	4.62	4.62	3.08	-9.29	73.6	0.00
5	287	7719	-3073	41	-159	-89	929	3.08	4.62	4.62	3.08	-8.97	71.0	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	329	8381	-4723	41	-175	-112	-629	3.08	4.62	3.08	4.62	-6.07	48.1	0.00
4	329	7878	-4268	41	-163	-107	-568	3.08	4.62	3.08	4.62	-5.48	43.4	0.00
5	329	7719	-4117	41	-159	-106	-547	3.08	4.62	3.08	4.62	-5.28	41.8	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	370	8381	-5921	41	-175	-129	-2814	3.08	4.62	3.08	4.62	-45.35	1808.7	0.10
4	370	7878	-5350	41	-163	-124	-2543	3.08	4.62	3.08	4.62	-40.97	1634.1	0.09
5	370	7719	-5160	41	-159	-123	-2452	3.08	4.62	3.08	4.62	-39.51	1575.7	0.08
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	411	8381	-7119	41	-175	-146	-5492	4.62	4.62	4.62	7.70	-70.44	2150.9	0.11
4	411	7878	-6432	41	-163	-141	-4962	4.62	4.62	4.62	7.70	-63.64	1943.3	0.10
5	411	7719	-6203	41	-159	-140	-4785	4.62	4.62	4.62	7.70	-61.37	1874.0	0.10

apost= 1.54 aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= 4.62 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 13 NI 10291 NF 10252 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 16.1090 9.0780 28.1870 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	8324	6465	111	-66	235	-4705	4.62	4.62	4.62	7.70	-60.34	1842.7	0.09
4	0	7806	5848	99	-54	211	-4245	4.62	4.62	4.62	7.70	-54.44	1662.5	0.08
5	0	7641	5642	95	-50	203	-4091	4.62	4.62	4.62	7.70	-52.47	1602.2	0.08
apost= 1.54 aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= 4.62 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	35	8324	5467	111	-66	196	-2593	4.62	3.08	3.08	4.62	-41.79	1666.7	0.09
4	35	7806	4947	99	-54	176	-2335	4.62	3.08	3.08	4.62	-37.62	1500.4	0.08
5	35	7641	4773	95	-50	170	-2248	4.62	3.08	3.08	4.62	-36.22	1444.5	0.07
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	71	8324	4470	111	-66	157	-835	4.62	3.08	3.08	4.62	-8.06	63.8	0.00
4	71	7806	4046	99	-54	141	-743	4.62	3.08	3.08	4.62	-7.17	56.8	0.00
5	71	7641	3904	95	-50	137	-712	4.62	3.08	3.08	4.62	-6.87	54.4	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

3	106	8324	3472	111	-66	117	570	4.62	3.08	4.62	3.08	-5.50	43.6	0.00
4	106	7806	3144	99	-54	107	529	4.62	3.08	4.62	3.08	-5.11	40.4	0.00
5	106	7641	3035	95	-50	103	516	4.62	3.08	4.62	3.08	-4.98	39.4	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	142	8324	2475	111	-66	78	1623	4.62	3.08	4.62	3.08	-15.66	124.0	0.00
4	142	7806	2243	99	-54	72	1483	4.62	3.08	4.62	3.08	-14.31	113.3	0.00
5	142	7641	2166	95	-50	70	1436	4.62	3.08	4.62	3.08	-13.86	109.7	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	177	8324	1477	111	-66	38	2322	4.62	3.08	4.62	3.08	-37.41	1492.1	0.08
4	177	7806	1342	99	-54	37	2117	4.62	3.08	4.62	3.08	-34.11	1360.5	0.06
5	177	7641	1297	95	-50	36	2049	4.62	3.08	4.62	3.08	-33.02	1316.8	0.06
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	212	8324	479	111	-66	-1	2668	3.08	4.62	4.62	3.08	-42.99	1714.5	0.10
4	212	7806	441	99	-54	2	2432	3.08	4.62	4.62	3.08	-39.20	1563.2	0.08
5	212	7641	427	95	-50	3	2354	3.08	4.62	4.62	3.08	-37.94	1513.0	0.08
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	248	8324	-518	111	-66	-40	2661	3.08	4.62	4.62	3.08	-42.88	1710.0	0.10
4	248	7806	-460	99	-54	-33	2429	3.08	4.62	4.62	3.08	-39.14	1561.0	0.08
5	248	7641	-442	95	-50	-31	2352	3.08	4.62	4.62	3.08	-37.90	1511.4	0.08
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	283	8324	-1516	111	-66	-80	2301	3.08	4.62	4.62	3.08	-37.07	1478.6	0.07
4	283	7806	-1362	99	-54	-68	2106	3.08	4.62	4.62	3.08	-33.94	1353.7	0.06
5	283	7641	-1311	95	-50	-64	2042	3.08	4.62	4.62	3.08	-19.71	156.0	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	319	8324	-2513	111	-66	-119	1588	3.08	4.62	4.62	3.08	-15.32	121.3	0.00
4	319	7806	-2263	99	-54	-103	1465	3.08	4.62	4.62	3.08	-14.14	111.9	0.00
5	319	7641	-2180	95	-50	-98	1424	3.08	4.62	4.62	3.08	-13.75	108.8	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	354	8324	-3511	111	-66	-159	521	4.62	4.62	4.62	3.08	-5.03	39.8	0.00
4	354	7806	-3164	99	-54	-138	505	4.62	4.62	4.62	3.08	-4.87	38.6	0.00
5	354	7641	-3049	95	-50	-131	499	4.62	4.62	4.62	3.08	-4.82	38.1	0.00
apost= 1.54 aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 14 NI 10252 NF 10202 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 3.0000 16.1090 9.0780 28.1870 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	8278	2714	13	279	16	1917	4.62	4.62	4.62	3.08	-18.50	146.5	0.00
4	0	7770	2422	7	257	7	1777	4.62	4.62	4.62	3.08	-17.15	135.8	0.00
5	0	7607	2324	5	250	4	1731	4.62	4.62	4.62	3.08	-16.71	132.3	0.00
apost= 1.54 aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	35	8278	1726	13	279	11	2695	4.62	3.08	4.62	3.08	-43.43	1732.2	0.10
4	35	7770	1529	7	257	5	2470	4.62	3.08	4.62	3.08	-39.80	1587.2	0.08
5	35	7607	1463	5	250	2	2395	4.62	3.08	4.62	3.08	-38.59	1539.2	0.08
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	70	8278	737	13	279	7	3127	4.62	3.08	4.62	3.08	-50.39	2009.7	0.12
4	70	7770	636	7	257	2	2849	4.62	3.08	4.62	3.08	-45.91	1831.1	0.11
5	70	7607	602	5	250	0	2757	4.62	3.08	4.62	3.08	-44.43	1771.9	0.10
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	105	8278	-251	13	279	2	3212	4.62	3.08	4.62	3.08	-51.77	2064.5	0.13
4	105	7770	-257	7	257	-1	2916	4.62	3.08	4.62	3.08	-46.99	1873.9	0.11
5	105	7607	-259	5	250	-1	2817	4.62	3.08	4.62	3.08	-45.40	1810.6	0.10
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	140	8278	-1240	13	279	-2	2951	4.62	3.08	4.62	3.08	-47.55	1896.5	0.11
4	140	7770	-1150	7	257	-3	2669	4.62	3.08	4.62	3.08	-43.01	1715.4	0.10
5	140	7607	-1120	5	250	-3	2576	4.62	3.08	4.62	3.08	-41.51	1655.3	0.09
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	175	8278	-2228	13	279	-7	2343	3.08	3.08	4.62	3.08	-37.76	1505.8	0.08
4	175	7770	-2043	7	257	-6	2110	3.08	3.08	4.62	3.08	-33.99	1355.7	0.06

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

		5	175	7607	-1981	5	250	-5	2032	3.08	3.08	4.62	3.08	-19.61	155.3	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 1.54		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)								
3	210	8278	-3216	13	279	-11	1389	3.08	4.62	4.62	3.08	-13.40	106.1	0.00		
4	210	7770	-2935	7	257	-8	1237	3.08	4.62	4.62	3.08	-11.94	94.5	0.00		
5	210	7607	-2842	5	250	-7	1187	3.08	4.62	4.62	3.08	-11.45	90.7	0.00		
apost= --		aant= 1.54		ainf= 1.54		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)								
3	245	8278	-4205	13	279	-16	88	3.08	4.62	4.62	4.62	-0.83	6.6	0.00		
4	245	7770	-3828	7	257	-11	51	3.08	4.62	4.62	4.62	-0.48	3.9	0.00		
5	245	7607	-3703	5	250	-9	39	3.08	4.62	4.62	4.62	-0.37	3.0	0.00		
apost= --		aant= 1.54		ainf= 1.54		asup= 1.54		(e armatura base = 4 X 1.54)								
3	281	8278	-5193	13	279	-20	-1560	3.08	4.62	3.08	4.62	-15.06	119.2	0.00		
4	281	7770	-4721	7	257	-13	-1448	3.08	4.62	3.08	4.62	-13.97	110.6	0.00		
5	281	7607	-4564	5	250	-11	-1410	3.08	4.62	3.08	4.62	-13.61	107.8	0.00		
apost= --		aant= 1.54		ainf= --		asup= 1.54		(e armatura base = 4 X 1.54)								
3	316	8278	-6182	13	279	-25	-3554	3.08	4.62	3.08	6.16	-51.80	1732.5	0.09		
4	316	7770	-5614	7	257	-16	-3260	3.08	4.62	3.08	6.16	-47.51	1589.0	0.08		
5	316	7607	-5425	5	250	-13	-3162	3.08	4.62	3.08	6.16	-46.08	1541.2	0.08		
apost= --		aant= 1.54		ainf= --		asup= 3.08		(e armatura base = 4 X 1.54)								
3	351	8278	-7170	13	279	-29	-5895	3.08	4.62	4.62	7.70	-75.61	2308.8	0.12		
4	351	7770	-6507	7	257	-18	-5385	3.08	4.62	4.62	7.70	-69.06	2109.0	0.11		
5	351	7607	-6286	5	250	-15	-5215	3.08	4.62	4.62	7.70	-66.88	2042.4	0.11		
apost= --		aant= 1.54		ainf= 1.54		asup= 4.62		(e armatura base = 4 X 1.54)								
ASTA NUM. 16 NI 10255 NF 10254 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)																
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.																
qy medio: 3.0000 13.2130 7.4460 23.6590 kg/cm																
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato																
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w		
	--													--		
	cm		kg			kg*m				cm²			kg/cm²	mm		
3	0	392	4202	425	3	687	-1273	4.62	3.08	3.08	4.62	-12.29	97.3	0.00		
4	0	374	3808	401	2	648	-1159	4.62	3.08	3.08	4.62	-11.19	88.6	0.00		
5	0	368	3677	393	2	635	-1122	4.62	3.08	3.08	4.62	-10.83	85.7	0.00		
apost= 1.54		aant= --		ainf= --		asup= 1.54		(e armatura base = 4 X 1.54)								
3	29	392	3515	425	3	564	-153	4.62	3.08	3.08	4.62	-1.47	11.7	0.00		
4	29	374	3186	401	2	532	-144	4.62	3.08	3.08	4.62	-1.39	11.0	0.00		
5	29	368	3076	393	2	521	-142	4.62	3.08	3.08	4.62	-1.37	10.8	0.00		
apost= 1.54		aant= --		ainf= --		asup= 1.54		(e armatura base = 4 X 1.54)								
3	58	392	2828	425	3	440	768	4.62	3.08	4.62	3.08	-7.41	58.7	0.00		
4	58	374	2564	401	2	415	691	4.62	3.08	4.62	3.08	-6.67	52.8	0.00		
5	58	368	2476	393	2	407	665	4.62	3.08	4.62	3.08	-6.41	50.8	0.00		
apost= 1.54		aant= --		ainf= 1.54		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)								
3	87	392	2141	425	3	317	1489	4.62	3.08	4.62	3.08	-14.37	113.8	0.00		
4	87	374	1942	401	2	299	1345	4.62	3.08	4.62	3.08	-12.98	102.8	0.00		
5	87	368	1875	393	2	293	1296	4.62	3.08	4.62	3.08	-12.51	99.0	0.00		
apost= 1.54		aant= --		ainf= 1.54		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)								
3	116	392	1454	425	3	194	2011	4.62	3.08	4.62	3.08	-19.41	153.7	0.00		
4	116	374	1320	401	2	183	1818	4.62	3.08	4.62	3.08	-17.55	138.9	0.00		
5	116	368	1275	393	2	179	1754	4.62	3.08	4.62	3.08	-16.93	134.0	0.00		
apost= 1.54		aant= --		ainf= 1.54		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)								
3	145	392	767	425	3	70	2334	4.62	3.08	4.62	3.08	-37.60	1499.7	0.08		
4	145	374	697	401	2	66	2111	4.62	3.08	4.62	3.08	-34.02	1356.7	0.06		
5	145	368	675	393	2	65	2037	4.62	3.08	4.62	3.08	-19.66	155.6	0.00		
apost= 1.54		aant= --		ainf= 1.54		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)								
3	174	392	80	425	3	-53	2457	3.08	4.62	4.62	3.08	-39.59	1578.7	0.08		
4	174	374	75	401	2	-50	2223	3.08	4.62	4.62	3.08	-35.83	1428.8	0.07		
5	174	368	74	393	2	-49	2145	3.08	4.62	4.62	3.08	-34.57	1378.7	0.06		
apost= --		aant= 1.54		ainf= 1.54		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)								
3	203	392	-607	425	3	-177	2380	3.08	4.62	4.62	3.08	-38.35	1529.5	0.08		
4	203	374	-547	401	2	-166	2155	3.08	4.62	4.62	3.08	-34.72	1384.8	0.06		
5	203	368	-527	393	2	-163	2080	3.08	4.62	4.62	3.08	-33.51	1336.6	0.06		
apost= --		aant= 1.54		ainf= 1.54		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)								

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

3	232	392	-1294	425	3	-300	2104	3.08	4.62	4.62	3.08	-33.91	1352.2	0.06
4	232	374	-1169	401	2	-282	1906	3.08	4.62	4.62	3.08	-18.39	145.6	0.00
5	232	368	-1127	393	2	-277	1840	3.08	4.62	4.62	3.08	-17.76	140.6	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	261	392	-1981	425	3	-423	1629	3.08	4.62	4.62	3.08	-15.72	124.4	0.00
4	261	374	-1791	401	2	-399	1476	3.08	4.62	4.62	3.08	-14.25	112.8	0.00
5	261	368	-1728	393	2	-391	1425	3.08	4.62	4.62	3.08	-13.76	108.9	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	290	392	-2668	425	3	-547	954	4.62	4.62	4.62	3.08	-9.21	72.9	0.00
4	290	374	-2413	401	2	-515	866	4.62	4.62	4.62	3.08	-8.36	66.2	0.00
5	290	368	-2328	393	2	-505	837	4.62	4.62	4.62	3.08	-8.08	63.9	0.00
apost= 1.54 aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 15 NI 10254 NF 10253 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 3.0000 14.2990 8.0580 25.3570 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	--													--
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	949	652	189	-15	241	1672	4.62	4.62	4.62	3.08	-16.14	127.7	0.00
4	0	922	599	195	-21	251	1507	4.62	4.62	4.62	3.08	-14.54	115.1	0.00
5	0	914	581	197	-23	254	1453	4.62	4.62	4.62	3.08	-14.02	111.0	0.00
apost= 1.54 aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	29	949	-79	189	-15	187	1754	4.62	3.08	4.62	3.08	-16.93	134.0	0.00
4	29	922	-62	195	-21	195	1584	4.62	3.08	4.62	3.08	-15.29	121.0	0.00
5	29	914	-57	197	-23	197	1528	4.62	3.08	4.62	3.08	-14.75	116.8	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	58	949	-810	189	-15	132	1626	4.62	3.08	4.62	3.08	-15.70	124.3	0.00
4	58	922	-724	195	-21	138	1471	4.62	3.08	4.62	3.08	-14.20	112.4	0.00
5	58	914	-695	197	-23	140	1420	4.62	3.08	4.62	3.08	-13.71	108.5	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	86	949	-1541	189	-15	78	1287	4.62	3.08	4.62	3.08	-12.43	98.4	0.00
4	86	922	-1385	195	-21	82	1167	4.62	3.08	4.62	3.08	-11.26	89.2	0.00
5	86	914	-1333	197	-23	84	1128	4.62	3.08	4.62	3.08	-10.88	86.2	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	115	949	-2272	189	-15	23	738	4.62	3.08	4.62	3.08	-7.12	56.4	0.00
4	115	922	-2046	195	-21	26	673	4.62	3.08	4.62	3.08	-6.49	51.4	0.00
5	115	914	-1971	197	-23	27	652	4.62	3.08	4.62	3.08	-6.29	49.8	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	144	949	-3003	189	-15	-31	-22	3.08	4.62	3.08	4.62	-0.22	1.7	0.00
4	144	922	-2707	195	-21	-30	-12	3.08	4.62	3.08	4.62	-0.12	0.9	0.00
5	144	914	-2609	197	-23	-30	-9	3.08	4.62	3.08	4.62	-0.08	0.6	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	173	949	-3733	189	-15	-86	-993	3.08	4.62	3.08	4.62	-9.59	75.9	0.00
4	173	922	-3368	195	-21	-86	-888	3.08	4.62	3.08	4.62	-8.57	67.8	0.00
5	173	914	-3247	197	-23	-87	-852	3.08	4.62	3.08	4.62	-8.23	65.1	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	202	949	-4464	189	-15	-140	-2175	3.08	4.62	3.08	4.62	-35.04	1397.5	0.07
4	202	922	-4029	195	-21	-142	-1954	3.08	4.62	3.08	4.62	-18.86	149.3	0.00
5	202	914	-3885	197	-23	-143	-1880	3.08	4.62	3.08	4.62	-18.15	143.7	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	231	949	-5195	189	-15	-195	-3567	3.08	4.62	3.08	4.62	-57.48	2292.2	0.15
4	231	922	-4691	195	-21	-199	-3211	3.08	4.62	3.08	4.62	-51.74	2063.4	0.13
5	231	914	-4523	197	-23	-200	-3092	3.08	4.62	3.08	4.62	-49.82	1987.0	0.12
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	259	949	-5926	189	-15	-249	-5170	3.08	4.62	3.08	6.16	-75.35	2519.9	0.15
4	259	922	-5352	195	-21	-255	-4658	3.08	4.62	3.08	6.16	-67.89	2270.6	0.13
5	259	914	-5161	197	-23	-257	-4488	3.08	4.62	3.08	6.16	-65.41	2187.5	0.12
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	288	949	-6657	189	-15	-304	-6983	3.08	4.62	4.62	7.70	-89.56	2734.9	0.15
4	288	922	-6013	195	-21	-311	-6296	3.08	4.62	4.62	7.70	-80.75	2465.8	0.13

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

5 288 914 -5799 197 -23 -314 -6067 3.08 4.62 4.62 7.70 -77.81 2376.1 0.13

apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= 4.62 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 18 NI 11157 NF 11209 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 17.5570 9.8940 34.4510 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	5217	15770	544	-713	961	-15410	9.24	4.62	6.16	9.24	-60.35	2696.8	0.15
4	0	4876	14360	506	-646	893	-13980	9.24	4.62	6.16	9.24	-54.75	2446.5	0.13
5	0	4766	13890	493	-623	870	-13510	9.24	4.62	6.16	9.24	-52.91	2364.3	0.13

apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 3.08 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	36	5217	14520	544	-713	764	-9911	9.24	4.62	4.62	9.24	-40.07	1740.3	0.08
4	36	4876	13217	506	-646	709	-8975	9.24	4.62	4.62	9.24	-36.28	1576.0	0.07
5	36	4766	12783	493	-623	691	-8669	9.24	4.62	4.62	9.24	-35.05	1522.2	0.06

apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	73	5217	13269	544	-713	566	-4866	9.24	4.62	4.62	9.24	-11.64	98.3	0.00
4	73	4876	12074	506	-646	526	-4385	9.24	4.62	4.62	9.24	-10.49	88.5	0.00
5	73	4766	11676	493	-623	512	-4229	9.24	4.62	4.62	9.24	-10.12	85.4	0.00

apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	109	5217	12019	544	-713	369	-275	9.24	4.62	3.08	9.24	-0.67	5.6	0.00
4	109	4876	10932	506	-646	342	-209	9.24	4.62	3.08	9.24	-0.51	4.2	0.00
5	109	4766	10569	493	-623	333	-191	9.24	4.62	3.08	9.24	-0.46	3.9	0.00

apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= -- asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	145	5217	10769	544	-713	172	3862	9.24	4.62	9.24	3.08	-9.36	78.4	0.00
4	145	4876	9789	506	-646	159	3551	9.24	4.62	9.24	3.08	-8.60	72.1	0.00
5	145	4766	9462	493	-623	154	3444	9.24	4.62	9.24	3.08	-8.34	69.9	0.00

apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	182	5217	9519	544	-713	-26	7545	4.62	9.24	9.24	3.08	-18.28	153.1	0.00
4	182	4876	8646	506	-646	-25	6896	4.62	9.24	9.24	3.08	-16.71	140.0	0.00
5	182	4766	8355	493	-623	-25	6678	4.62	9.24	9.24	3.08	-16.18	135.5	0.00

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	218	5217	8268	544	-713	-223	10774	4.62	9.24	9.24	3.08	-45.01	1899.2	0.09
4	218	4876	7503	506	-646	-209	9827	4.62	9.24	9.24	3.08	-41.05	1732.2	0.08
5	218	4766	7248	493	-623	-204	9510	4.62	9.24	9.24	3.08	-39.73	1676.4	0.07

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	254	5217	7018	544	-713	-421	13549	4.62	9.24	9.24	3.08	-56.60	2388.3	0.13
4	254	4876	6360	506	-646	-392	12343	4.62	9.24	9.24	3.08	-51.56	2175.6	0.11
5	254	4766	6141	493	-623	-383	11941	4.62	9.24	9.24	3.08	-49.88	2104.7	0.11

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	290	5217	5768	544	-713	-618	15870	4.62	9.24	10.78	3.08	-62.70	2412.8	0.13
4	290	4876	5218	506	-646	-576	14443	4.62	9.24	10.78	3.08	-57.06	2195.8	0.11
5	290	4766	5034	493	-623	-562	13969	4.62	9.24	10.78	3.08	-55.19	2123.7	0.11

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	327	5217	4517	544	-713	-816	17737	4.62	9.24	10.78	3.08	-70.08	2696.6	0.14
4	327	4876	4075	506	-646	-759	16129	4.62	9.24	10.78	3.08	-63.72	2452.1	0.13
5	327	4766	3927	493	-623	-741	15595	4.62	9.24	10.78	3.08	-61.62	2371.0	0.12

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	363	5217	3267	544	-713	-1013	19150	4.62	9.24	12.32	3.08	-72.17	2562.1	0.13
4	363	4876	2932	506	-646	-943	17400	4.62	9.24	12.32	3.08	-65.57	2328.0	0.12
5	363	4766	2820	493	-623	-920	16820	4.62	9.24	12.32	3.08	-63.39	2250.4	0.11

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 9.24 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 17 NI 11209 NF 10078 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 17.5570 9.8940 34.4510 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

3	0	5306	-3111	-378	827	-960	19030	4.62	9.24	12.32	3.08	-71.71	2546.1	0.13
4	0	4960	-2824	-357	746	-901	17290	4.62	9.24	12.32	3.08	-65.16	2313.3	0.12
5	0	4848	-2728	-350	719	-882	16720	4.62	9.24	12.32	3.08	-63.01	2237.0	0.11
apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 9.24 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	38	5306	-4406	-378	827	-818	17616	4.62	9.24	10.78	3.08	-69.60	2678.2	0.14
4	38	4960	-4008	-357	746	-767	16007	4.62	9.24	10.78	3.08	-63.24	2433.5	0.13
5	38	4848	-3874	-350	719	-750	15479	4.62	9.24	10.78	3.08	-61.15	2353.2	0.12
apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	75	5306	-5701	-378	827	-676	15716	4.62	9.24	9.24	3.08	-65.65	2770.2	0.15
4	75	4960	-5191	-357	746	-632	14278	4.62	9.24	9.24	3.08	-59.65	2516.7	0.14
5	75	4848	-5020	-350	719	-618	13806	4.62	9.24	9.24	3.08	-57.67	2433.6	0.13
apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	113	5306	-6996	-378	827	-534	13328	4.62	9.24	9.24	3.08	-55.68	2349.3	0.12
4	113	4960	-6375	-357	746	-498	12105	4.62	9.24	9.24	3.08	-50.57	2133.6	0.11
5	113	4848	-6167	-350	719	-487	11703	4.62	9.24	9.24	3.08	-48.89	2062.8	0.10
apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	150	5306	-8291	-378	827	-392	10454	4.62	9.24	9.24	3.08	-43.67	1842.6	0.09
4	150	4960	-7558	-357	746	-364	9486	4.62	9.24	9.24	3.08	-39.63	1672.1	0.07
5	150	4848	-7313	-350	719	-355	9168	4.62	9.24	9.24	3.08	-38.30	1616.1	0.07
apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	188	5306	-9586	-378	827	-250	7092	4.62	9.24	9.24	3.08	-17.18	143.9	0.00
4	188	4960	-8742	-357	746	-230	6423	4.62	9.24	9.24	3.08	-15.56	130.3	0.00
5	188	4848	-8459	-350	719	-223	6203	4.62	9.24	9.24	3.08	-15.03	125.9	0.00
apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	226	5306	-10880	-378	827	-108	3244	4.62	9.24	9.24	3.08	-7.86	65.8	0.00
4	226	4960	-9926	-357	746	-96	2914	4.62	9.24	9.24	3.08	-7.06	59.1	0.00
5	226	4848	-9605	-350	719	-91	2806	4.62	9.24	9.24	3.08	-6.80	57.0	0.00
apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	263	5306	-12175	-378	827	34	-1092	9.24	4.62	3.08	9.24	-2.64	22.2	0.00
4	263	4960	-11109	-357	746	38	-1039	9.24	4.62	3.08	9.24	-2.52	21.1	0.00
5	263	4848	-10751	-350	719	40	-1021	9.24	4.62	3.08	9.24	-2.47	20.7	0.00
apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= -- asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	301	5306	-13470	-378	827	176	-5914	9.24	4.62	4.62	9.24	-14.15	119.4	0.00
4	301	4960	-12293	-357	746	173	-5438	9.24	4.62	4.62	9.24	-13.01	109.8	0.00
5	301	4848	-11898	-350	719	172	-5280	9.24	4.62	4.62	9.24	-12.63	106.6	0.00
apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	338	5306	-14765	-378	827	318	-11224	9.24	4.62	4.62	9.24	-45.38	1970.9	0.10
4	338	4960	-13476	-357	746	307	-10281	9.24	4.62	4.62	9.24	-41.57	1805.4	0.08
5	338	4848	-13044	-350	719	304	-9969	9.24	4.62	4.62	9.24	-40.31	1750.6	0.08
apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	376	5306	-16060	-378	827	460	-17020	9.24	4.62	6.16	10.78	-63.15	2567.8	0.14
4	376	4960	-14660	-357	746	441	-15570	9.24	4.62	6.16	10.78	-57.77	2349.0	0.12
5	376	4848	-14190	-350	719	436	-15090	9.24	4.62	6.16	10.78	-55.99	2276.6	0.12
apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 3.08 asup= 7.70 (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 20 NI 10253 NF 10252 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congreso qy tot.														
qy medio: 7.0000 17.0140 9.5880 33.6020 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²			kg/cm²		mm	
3	0	1845	13700	-65	707	-159	-8625	4.62	9.24	6.16	9.24	-33.78	1509.4	0.06
4	0	1798	12460	-50	630	-123	-7768	4.62	9.24	6.16	9.24	-18.36	156.1	0.00
5	0	1784	12050	-45	605	-112	-7482	4.62	9.24	6.16	9.24	-17.69	150.3	0.00
apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 3.08 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	36	1845	12480	-65	707	-135	-3873	4.62	9.24	4.62	9.24	-9.27	78.2	0.00
4	36	1798	11345	-50	630	-105	-3446	4.62	9.24	4.62	9.24	-8.25	69.6	0.00
5	36	1784	10970	-45	605	-95	-3303	4.62	9.24	4.62	9.24	-7.90	66.7	0.00
apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	73	1845	11261	-65	707	-111	437	4.62	9.24	9.24	4.62	-1.04	8.8	0.00

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

4	73	1798	10230	-50	630	-86	471	4.62	9.24	9.24	4.62	-1.13	9.5	0.00
5	73	1784	9889	-45	605	-79	483	4.62	9.24	9.24	4.62	-1.16	9.7	0.00
apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	109	1845	10041	-65	707	-87	4303	4.62	9.24	9.24	3.08	-10.42	87.3	0.00
4	109	1798	9115	-50	630	-68	3983	4.62	9.24	9.24	3.08	-9.65	80.8	0.00
5	109	1784	8808	-45	605	-62	3877	4.62	9.24	9.24	3.08	-9.39	78.7	0.00
apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	145	1845	8821	-65	707	-64	7727	4.62	9.24	9.24	3.08	-18.72	156.8	0.00
4	145	1798	8000	-50	630	-50	7090	4.62	9.24	9.24	3.08	-17.18	143.9	0.00
5	145	1784	7728	-45	605	-46	6878	4.62	9.24	9.24	3.08	-16.66	139.6	0.00
apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	182	1845	7602	-65	707	-40	10708	4.62	9.24	9.24	3.08	-44.73	1887.5	0.09
4	182	1798	6885	-50	630	-32	9793	4.62	9.24	9.24	3.08	-40.91	1726.1	0.08
5	182	1784	6647	-45	605	-29	9488	4.62	9.24	9.24	3.08	-39.63	1672.4	0.07
apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	218	1845	6382	-65	707	-16	13246	4.62	9.24	9.24	3.08	-55.33	2334.8	0.12
4	218	1798	5770	-50	630	-14	12090	4.62	9.24	9.24	3.08	-50.50	2131.1	0.11
5	218	1784	5567	-45	605	-13	11705	4.62	9.24	9.24	3.08	-48.90	2063.2	0.10
apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	254	1845	5162	-65	707	7	15341	4.62	9.24	9.24	3.08	-64.09	2704.2	0.15
4	254	1798	4655	-50	630	4	13982	4.62	9.24	9.24	3.08	-58.41	2464.6	0.13
5	254	1784	4486	-45	605	3	13530	4.62	9.24	9.24	3.08	-56.52	2384.8	0.13
apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	290	1845	3942	-65	707	31	16994	4.62	9.24	10.78	3.08	-67.14	2583.6	0.14
4	290	1798	3540	-50	630	22	15470	4.62	9.24	10.78	3.08	-61.12	2351.9	0.12
5	290	1784	3406	-45	605	20	14962	4.62	9.24	10.78	3.08	-59.11	2274.7	0.12
apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	327	1845	2723	-65	707	55	18203	9.24	4.62	10.78	3.08	-71.92	2767.5	0.15
4	327	1798	2425	-50	630	41	16552	9.24	4.62	10.78	3.08	-65.40	2516.5	0.13
5	327	1784	2325	-45	605	36	16002	9.24	4.62	10.78	3.08	-63.22	2432.8	0.13
apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	363	1845	1503	-65	707	79	18970	9.24	9.24	10.78	3.08	-74.95	2884.0	0.16
4	363	1798	1310	-50	630	59	17230	9.24	9.24	10.78	3.08	-68.07	2619.5	0.14
5	363	1784	1245	-45	605	53	16650	9.24	9.24	10.78	3.08	-65.78	2531.3	0.13
apost= 6.16 aant= 6.16 ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 19 NI 10252 NF 10079 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congreso qy tot.														
qy medio: 7.0000 17.0140 9.5880 33.6020 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
	cm		kg			kg*m				cm²			kg/cm²	mm
3	0	1747	-4722	-19	-689	-96	19320	9.24	9.24	10.78	3.08	-76.33	2937.2	0.16
4	0	1706	-4276	-14	-643	-86	17540	9.24	9.24	10.78	3.08	-69.30	2666.6	0.14
5	0	1695	-4128	-12	-627	-83	16950	9.24	9.24	10.78	3.08	-66.97	2576.9	0.14
apost= 6.16 aant= 6.16 ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	38	1747	-5986	-19	-689	-88	17307	4.62	9.24	10.78	3.08	-68.38	2631.3	0.14
4	38	1706	-5431	-14	-643	-81	15715	4.62	9.24	10.78	3.08	-62.09	2389.2	0.12
5	38	1695	-5247	-12	-627	-78	15187	4.62	9.24	10.78	3.08	-60.00	2309.0	0.12
apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	75	1747	-7250	-19	-689	-81	14820	4.62	9.24	9.24	3.08	-61.91	2612.2	0.14
4	75	1706	-6587	-14	-643	-76	13457	4.62	9.24	9.24	3.08	-56.21	2371.9	0.13
5	75	1695	-6366	-12	-627	-74	13004	4.62	9.24	9.24	3.08	-54.32	2292.2	0.12
apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	113	1747	-8513	-19	-689	-74	11857	4.62	9.24	9.24	3.08	-49.53	2090.0	0.11
4	113	1706	-7742	-14	-643	-71	10763	4.62	9.24	9.24	3.08	-44.96	1897.2	0.09
5	113	1695	-7486	-12	-627	-70	10400	4.62	9.24	9.24	3.08	-43.45	1833.2	0.09
apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	150	1747	-9777	-19	-689	-67	8420	4.62	9.24	9.24	3.08	-35.17	1484.1	0.06
4	150	1706	-8898	-14	-643	-66	7636	4.62	9.24	9.24	3.08	-18.50	155.0	0.00
5	150	1695	-8605	-12	-627	-65	7375	4.62	9.24	9.24	3.08	-17.87	149.7	0.00

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	188	1747	-11041	-19	-689	-59	4507	4.62	9.24	9.24	3.08	-10.92	91.5	0.00
4	188	1706	-10053	-14	-643	-61	4074	4.62	9.24	9.24	3.08	-9.87	82.7	0.00
5	188	1695	-9724	-12	-627	-61	3930	4.62	9.24	9.24	3.08	-9.52	79.7	0.00
apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	226	1747	-12305	-19	-689	-52	120	4.62	9.24	3.08	9.24	-0.28	2.5	0.00
4	226	1706	-11208	-14	-643	-56	78	4.62	9.24	3.08	9.24	-0.18	1.6	0.00
5	226	1695	-10843	-12	-627	-57	63	4.62	9.24	3.08	9.24	-0.15	1.3	0.00
apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= -- asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	263	1747	-13569	-19	-689	-45	-4743	9.24	4.62	3.08	9.24	-11.49	96.3	0.00
4	263	1706	-12364	-14	-643	-50	-4353	9.24	4.62	3.08	9.24	-10.54	88.3	0.00
5	263	1695	-11962	-12	-627	-52	-4224	9.24	4.62	3.08	9.24	-10.23	85.7	0.00
apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= -- asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	301	1747	-14832	-19	-689	-38	-10080	9.24	4.62	4.62	9.24	-40.75	1770.1	0.08
4	301	1706	-13519	-14	-643	-45	-9217	9.24	4.62	4.62	9.24	-37.27	1618.6	0.07
5	301	1695	-13082	-12	-627	-48	-8932	9.24	4.62	4.62	9.24	-36.11	1568.4	0.06
apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	338	1747	-16096	-19	-689	-30	-15893	9.24	4.62	4.62	9.24	-64.25	2790.7	0.16
4	338	1706	-14675	-14	-643	-40	-14517	9.24	4.62	4.62	9.24	-58.69	2549.1	0.14
5	338	1695	-14201	-12	-627	-44	-14061	9.24	4.62	4.62	9.24	-56.85	2469.0	0.13
apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	376	1747	-17360	-19	-689	-23	-22180	9.24	4.62	7.70	13.85	-73.40	2619.9	0.13
4	376	1706	-15830	-14	-643	-35	-20250	9.24	4.62	7.70	13.85	-67.02	2391.9	0.12
5	376	1695	-15320	-12	-627	-39	-19610	9.24	4.62	7.70	13.85	-64.90	2316.3	0.11
apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 4.62 asup= 10.78 (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 22 NI 10292 NF 11456 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 7.0000 17.7380 9.9960 34.7340 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
	cm	kg			kg*m			cm²			kg/cm²		mm	
3	0	3582	-8938	161	-25	-351	-1596	3.08	9.24	4.62	9.24	-3.82	32.2	0.00
4	0	3473	-8285	146	-21	-320	-1464	3.08	9.24	4.62	9.24	-3.50	29.6	0.00
5	0	3440	-8068	142	-20	-310	-1419	3.08	9.24	4.62	9.24	-3.40	28.7	0.00
apost= -- aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	4	3582	-9091	161	-25	-358	-1993	3.08	9.24	4.62	9.24	-4.77	40.2	0.00
4	4	3473	-8425	146	-21	-326	-1831	3.08	9.24	4.62	9.24	-4.38	37.0	0.00
5	4	3440	-8203	142	-20	-316	-1777	3.08	9.24	4.62	9.24	-4.25	35.9	0.00
apost= -- aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	9	3582	-9244	161	-25	-365	-2396	3.08	9.24	4.62	9.24	-5.73	48.4	0.00
4	9	3473	-8564	146	-21	-333	-2205	3.08	9.24	4.62	9.24	-5.28	44.5	0.00
5	9	3440	-8338	142	-20	-322	-2141	3.08	9.24	4.62	9.24	-5.12	43.2	0.00
apost= -- aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 21 NI 11456 NF 10291 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 7.0000 17.7380 9.9960 34.7340 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
	cm	kg			kg*m			cm²			kg/cm²		mm	
3	0	5791	16700	-245	193	-459	-2400	3.08	9.24	4.62	9.24	-5.74	48.5	0.00
4	0	5420	15210	-221	172	-420	-2208	3.08	9.24	4.62	9.24	-5.28	44.6	0.00
5	0	5297	14720	-213	165	-407	-2145	3.08	9.24	4.62	9.24	-5.13	43.3	0.00
apost= -- aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	27	5791	15767	-245	193	-393	1958	3.08	9.24	9.24	3.08	-4.74	39.7	0.00
4	27	5420	14358	-221	172	-361	1761	3.08	9.24	9.24	3.08	-4.27	35.7	0.00
5	27	5297	13894	-213	165	-350	1696	3.08	9.24	9.24	3.08	-4.11	34.4	0.00
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

3	54	5791	14834	-245	193	-327	6066	3.08	9.24	9.24	3.08	-14.69	123.1	0.00
4	54	5420	13506	-221	172	-301	5502	3.08	9.24	9.24	3.08	-13.33	111.7	0.00
5	54	5297	13068	-213	165	-293	5315	3.08	9.24	9.24	3.08	-12.87	107.9	0.00
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	81	5791	13901	-245	193	-261	9923	3.08	9.24	9.24	3.08	-41.45	1749.0	0.08
4	81	5420	12654	-221	172	-242	9014	3.08	9.24	9.24	3.08	-37.66	1588.9	0.07
5	81	5297	12243	-213	165	-235	8712	3.08	9.24	9.24	3.08	-36.40	1535.7	0.06
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	107	5791	12968	-245	193	-195	13529	3.08	9.24	9.24	3.08	-56.52	2384.8	0.13
4	107	5420	11802	-221	172	-182	12297	3.08	9.24	9.24	3.08	-51.37	2167.5	0.11
5	107	5297	11417	-213	165	-178	11888	3.08	9.24	9.24	3.08	-49.66	2095.5	0.11
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	134	5791	12035	-245	193	-129	16886	3.08	9.24	10.78	3.08	-66.71	2567.1	0.14
4	134	5420	10949	-221	172	-123	15351	3.08	9.24	10.78	3.08	-60.65	2333.9	0.12
5	134	5297	10591	-213	165	-121	14843	3.08	9.24	10.78	3.08	-58.64	2256.5	0.12
apost= -- aant= 6.16 ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	161	5791	11102	-245	193	-64	19991	3.08	9.24	12.32	3.08	-75.34	2674.7	0.14
4	161	5420	10097	-221	172	-63	18177	3.08	9.24	12.32	3.08	-68.50	2431.9	0.12
5	161	5297	9765	-213	165	-64	17575	3.08	9.24	12.32	3.08	-66.23	2351.4	0.12
apost= -- aant= 6.16 ainf= 9.24 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	188	5791	10169	-245	193	2	22847	9.24	3.08	13.85	3.08	-82.65	2731.5	0.14
4	188	5420	9245	-221	172	-4	20773	9.24	3.08	13.85	3.08	-75.15	2483.6	0.12
5	188	5297	8939	-213	165	-6	20086	9.24	3.08	13.85	3.08	-72.66	2401.5	0.12
apost= 6.16 aant= -- ainf= 10.78 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	215	5791	9236	-245	193	68	25452	9.24	3.08	15.39	3.08	-88.83	2752.3	0.13
4	215	5420	8393	-221	172	55	23141	9.24	3.08	15.39	3.08	-80.77	2502.4	0.12
5	215	5297	8114	-213	165	51	22376	9.24	3.08	15.39	3.08	-78.10	2419.7	0.12
apost= 6.16 aant= -- ainf= 12.32 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	242	5791	8303	-245	193	134	27806	9.24	3.08	16.93	3.08	-94.00	2746.3	0.13
4	242	5420	7541	-221	172	115	25280	9.24	3.08	16.93	3.08	-85.46	2496.8	0.12
5	242	5297	7288	-213	165	108	24444	9.24	3.08	16.93	3.08	-82.64	2414.2	0.11
apost= 6.16 aant= -- ainf= 13.85 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	269	5791	7370	-245	193	200	29910	9.24	9.24	18.47	3.08	-98.27	2719.8	0.13
4	269	5420	6689	-221	172	174	27190	9.24	9.24	18.47	3.08	-89.33	2472.4	0.11
5	269	5297	6462	-213	165	166	26290	9.24	9.24	18.47	3.08	-86.37	2390.6	0.11
apost= 6.16 aant= 6.16 ainf= 15.39 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 24 NI 10291 NF 11446 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 7.0000 17.7380 9.9960 34.7340 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC x [Fx] [Fy] [Fz] [Mx] [My] Mz [APOST] [AANT] AINF ASUP Sc Sf w														
cm kg kg*m cm² kg/cm² mm														
3	0	5721	-6214	-303	980	-181	29800	9.24	9.24	18.47	3.08	-97.91	2709.8	0.12
4	0	5362	-5591	-294	889	-178	27080	9.24	9.24	18.47	3.08	-88.97	2462.4	0.11
5	0	5243	-5383	-291	860	-178	26180	9.24	9.24	18.47	3.08	-86.01	2380.6	0.11
apost= 6.16 aant= 6.16 ainf= 15.39 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	27	5721	-7147	-303	980	-100	28006	4.62	9.24	16.93	3.08	-94.68	2766.0	0.13
4	27	5362	-6444	-294	889	-99	25464	4.62	9.24	16.93	3.08	-86.09	2514.9	0.12
5	27	5243	-6209	-291	860	-99	24623	4.62	9.24	16.93	3.08	-83.24	2431.9	0.11
apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 13.85 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	54	5721	-8079	-303	980	-19	25961	9.24	4.62	15.39	3.08	-90.61	2807.3	0.14
4	54	5362	-7297	-294	889	-20	23619	9.24	4.62	15.39	3.08	-82.43	2554.1	0.12
5	54	5243	-7034	-291	860	-21	22844	9.24	4.62	15.39	3.08	-79.73	2470.3	0.12
apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 12.32 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	81	5721	-9012	-303	980	63	23665	9.24	4.62	13.85	3.08	-85.61	2829.3	0.14
4	81	5362	-8150	-294	889	59	21545	9.24	4.62	13.85	3.08	-77.94	2575.9	0.13
5	81	5243	-7860	-291	860	57	20843	9.24	4.62	13.85	3.08	-75.40	2492.0	0.12
apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 10.78 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	107	5721	-9944	-303	980	144	21119	9.24	4.62	12.32	3.08	-79.58	2825.5	0.15
4	107	5362	-9003	-294	889	138	19242	9.24	4.62	12.32	3.08	-72.51	2574.4	0.13
5	107	5243	-8686	-291	860	135	18621	9.24	4.62	12.32	3.08	-70.17	2491.3	0.13

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 9.24 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	134	5721	-10877	-303	980	225	18322	9.24	4.62	10.78	3.08	-72.39	2785.4	0.15
4	134	5362	-9855	-294	889	217	16710	9.24	4.62	10.78	3.08	-66.02	2540.4	0.13
5	134	5243	-9512	-291	860	214	16177	9.24	4.62	10.78	3.08	-63.91	2459.3	0.13

apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	161	5721	-11810	-303	980	307	15274	9.24	4.62	9.24	3.08	-63.81	2692.3	0.15
4	161	5362	-10708	-294	889	295	13949	9.24	4.62	9.24	3.08	-58.27	2458.7	0.13
5	161	5243	-10337	-291	860	292	13511	9.24	4.62	9.24	3.08	-56.44	2381.4	0.13

apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	188	5721	-12742	-303	980	388	11976	9.24	4.62	9.24	3.08	-50.03	2110.9	0.11
4	188	5362	-11561	-294	889	374	10959	9.24	4.62	9.24	3.08	-45.78	1931.7	0.09
5	188	5243	-11163	-291	860	370	10623	9.24	4.62	9.24	3.08	-44.38	1872.4	0.09

apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	215	5721	-13675	-303	980	469	8427	9.24	4.62	9.24	3.08	-35.20	1485.4	0.06
4	215	5362	-12414	-294	889	453	7740	9.24	4.62	9.24	3.08	-18.75	157.1	0.00
5	215	5243	-11989	-291	860	449	7513	9.24	4.62	9.24	3.08	-18.20	152.5	0.00

apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	242	5721	-14607	-303	980	551	4628	9.24	4.62	9.24	3.08	-11.21	93.9	0.00
4	242	5362	-13267	-294	889	532	4292	9.24	4.62	9.24	3.08	-10.40	87.1	0.00
5	242	5243	-12814	-291	860	527	4182	9.24	4.62	9.24	3.08	-10.13	84.9	0.00

apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	269	5721	-15540	-303	980	632	577	9.24	4.62	9.24	4.62	-1.38	11.7	0.00
4	269	5362	-14120	-294	889	611	615	9.24	4.62	9.24	4.62	-1.47	12.4	0.00
5	269	5243	-13640	-291	860	605	629	9.24	4.62	9.24	4.62	-1.50	12.7	0.00

apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 6.16 asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 23 NI 11446 NF 10301 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 17.7380 9.9960 34.7340 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm

3	0	6107	-4252	603	477	374	580	9.24	4.62	9.24	4.62	-1.39	11.7	0.00
4	0	5914	-4224	534	435	373	617	9.24	4.62	9.24	4.62	-1.48	12.5	0.00
5	0	5854	-4221	511	421	373	631	9.24	4.62	9.24	4.62	-1.51	12.7	0.00

apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 6.16 asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	11	6107	-4618	603	477	310	112	9.24	3.08	9.24	4.62	-0.27	2.3	0.00
4	11	5914	-4559	534	435	317	154	9.24	3.08	9.24	4.62	-0.37	3.1	0.00
5	11	5854	-4545	511	421	319	168	9.24	3.08	9.24	4.62	-0.40	3.4	0.00

apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	21	6107	-4984	603	477	247	-394	9.24	3.08	4.62	9.24	-0.94	8.0	0.00
4	21	5914	-4894	534	435	260	-345	9.24	3.08	4.62	9.24	-0.82	7.0	0.00
5	21	5854	-4869	511	421	266	-328	9.24	3.08	4.62	9.24	-0.78	6.6	0.00

apost= 6.16 aant= -- ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 25 NI 10289 NF 10254 SEZ. Rp B= 35.0 H= 50.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 4.3750 15.5660 8.7720 28.7130 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm

3	0	3669	11430	-525	-571	-974	-11570	4.62	6.16	6.16	10.78	-80.41	2532.7	0.13
4	0	3252	10320	-516	-515	-961	-10330	4.62	6.16	6.16	10.78	-71.79	2261.2	0.11
5	0	3113	9952	-513	-497	-957	-9912	4.62	6.16	6.16	10.78	-68.88	2169.7	0.11

apost= 1.54 aant= 3.08 ainf= 3.08 asup= 7.70 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	35	3669	10414	-525	-571	-788	-7704	4.62	6.16	4.62	7.70	-62.35	2338.8	0.13
4	35	3252	9397	-516	-515	-779	-6840	4.62	6.16	4.62	7.70	-55.35	2076.3	0.11
5	35	3113	9060	-513	-497	-776	-6548	4.62	6.16	4.62	7.70	-52.98	1987.6	0.11

apost= 1.54 aant= 3.08 ainf= 1.54 asup= 4.62 (e armatura base = 4 X 1.54)

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

3	71	3669	9398	-525	-571	-603	-4199	4.62	6.16	3.08	6.16	-38.41	1586.2	0.08
4	71	3252	8474	-516	-515	-596	-3676	4.62	6.16	3.08	6.16	-19.73	160.4	0.00
5	71	3113	8168	-513	-497	-594	-3499	4.62	6.16	3.08	6.16	-18.78	152.7	0.00
apost= 1.54 aant= 3.08 ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	106	3669	8382	-525	-571	-417	-1052	4.62	6.16	3.08	6.16	-5.65	45.9	0.00
4	106	3252	7551	-516	-515	-413	-840	4.62	6.16	3.08	6.16	-4.51	36.6	0.00
5	106	3113	7276	-513	-497	-412	-766	4.62	6.16	3.08	6.16	-4.11	33.4	0.00
apost= 1.54 aant= 3.08 ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	142	3669	7366	-525	-571	-231	1734	4.62	6.16	6.16	3.08	-9.31	75.7	0.00
4	142	3252	6628	-516	-515	-231	1671	4.62	6.16	6.16	3.08	-8.97	72.9	0.00
5	142	3113	6384	-513	-497	-231	1651	4.62	6.16	6.16	3.08	-8.86	72.1	0.00
apost= 1.54 aant= 3.08 ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	177	3669	6350	-525	-571	-45	4161	4.62	6.16	6.16	3.08	-38.07	1572.0	0.08
4	177	3252	5705	-516	-515	-48	3854	4.62	6.16	6.16	3.08	-35.26	1456.0	0.06
5	177	3113	5492	-513	-497	-49	3753	4.62	6.16	6.16	3.08	-34.33	1417.9	0.06
apost= 1.54 aant= 3.08 ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	212	3669	5334	-525	-571	141	6228	6.16	4.62	6.16	3.08	-56.98	2352.9	0.14
4	212	3252	4783	-516	-515	134	5711	6.16	4.62	6.16	3.08	-52.24	2157.4	0.13
5	212	3113	4600	-513	-497	132	5539	6.16	4.62	6.16	3.08	-50.67	2092.5	0.12
apost= 3.08 aant= 1.54 ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	248	3669	4318	-525	-571	326	7936	6.16	4.62	7.70	3.08	-67.07	2419.8	0.14
4	248	3252	3860	-516	-515	317	7240	6.16	4.62	7.70	3.08	-61.20	2207.8	0.12
5	248	3113	3708	-513	-497	314	7009	6.16	4.62	7.70	3.08	-59.24	2137.2	0.12
apost= 3.08 aant= 1.54 ainf= 4.62 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	283	3669	3302	-525	-571	512	9283	6.16	4.62	9.24	3.08	-73.71	2377.7	0.13
4	283	3252	2937	-516	-515	499	8444	6.16	4.62	9.24	3.08	-67.04	2162.6	0.11
5	283	3113	2816	-513	-497	495	8163	6.16	4.62	9.24	3.08	-64.81	2090.9	0.11
apost= 3.08 aant= 1.54 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	319	3669	2286	-525	-571	698	10272	6.16	4.62	9.24	3.08	-81.55	2630.8	0.14
4	319	3252	2014	-516	-515	682	9320	6.16	4.62	9.24	3.08	-74.00	2387.1	0.13
5	319	3113	1924	-513	-497	677	9002	6.16	4.62	9.24	3.08	-71.47	2305.7	0.12
apost= 3.08 aant= 1.54 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	354	3669	1270	-525	-571	884	10900	6.16	4.62	9.24	3.08	-86.54	2791.8	0.15
4	354	3252	1091	-516	-515	865	9870	6.16	4.62	9.24	3.08	-78.36	2528.0	0.14
5	354	3113	1032	-513	-497	859	9525	6.16	4.62	9.24	3.08	-75.62	2439.6	0.13
apost= 3.08 aant= 1.54 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 26 NI 10254 NF 10204 SEZ. Rp B= 35.0 H= 50.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 4.3750 14.3895 8.1090 26.8735 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	3905	-2050	32	147	96	10920	6.16	4.62	9.24	3.08	-86.70	2796.9	0.15
4	0	3457	-1920	32	127	99	9893	6.16	4.62	9.24	3.08	-78.55	2533.9	0.14
5	0	3309	-1877	33	120	100	9551	6.16	4.62	9.24	3.08	-75.83	2446.3	0.13
apost= 3.08 aant= 1.54 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	35	3905	-2992	32	147	85	10036	6.16	3.08	9.24	3.08	-79.68	2570.5	0.14
4	35	3457	-2777	32	127	87	9069	6.16	3.08	9.24	3.08	-72.00	2322.8	0.12
5	35	3309	-2705	33	120	88	8747	6.16	3.08	9.24	3.08	-69.45	2240.4	0.12
apost= 3.08 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	70	3905	-3934	32	147	73	8821	6.16	3.08	7.70	3.08	-74.56	2689.9	0.16
4	70	3457	-3634	32	127	76	7945	6.16	3.08	7.70	3.08	-67.15	2422.5	0.14
5	70	3309	-3534	33	120	77	7653	6.16	3.08	7.70	3.08	-64.68	2333.7	0.13
apost= 3.08 aant= -- ainf= 4.62 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	105	3905	-4876	32	147	62	7276	6.16	3.08	7.70	3.08	-61.50	2218.8	0.12
4	105	3457	-4491	32	127	64	6519	6.16	3.08	7.70	3.08	-55.10	1988.0	0.11
5	105	3309	-4362	33	120	65	6268	6.16	3.08	7.70	3.08	-52.98	1911.4	0.10
apost= 3.08 aant= -- ainf= 4.62 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	140	3905	-5818	32	147	51	5401	6.16	3.08	6.16	3.08	-49.41	2040.5	0.12
4	140	3457	-5348	32	127	53	4794	6.16	3.08	6.16	3.08	-43.86	1811.1	0.10

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

5	140	3309	-5190	33	120	54	4593	6.16	3.08	6.16	3.08	-42.02	1735.2	0.09
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	175	3905	-6760	32	147	40	3195	6.16	3.08	6.16	3.08	-17.15	139.4	0.00
4	175	3457	-6205	32	127	42	2768	6.16	3.08	6.16	3.08	-14.85	120.8	0.00
5	175	3309	-6018	33	120	42	2627	6.16	3.08	6.16	3.08	-14.10	114.6	0.00
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	210	3905	-7702	32	147	29	659	6.16	3.08	6.16	3.08	-3.54	28.8	0.00
4	210	3457	-7062	32	127	30	441	6.16	3.08	6.16	3.08	-2.37	19.3	0.00
5	210	3309	-6847	33	120	31	371	6.16	3.08	6.16	3.08	-1.99	16.2	0.00
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	245	3905	-8644	32	147	17	-2208	3.08	6.16	3.08	6.16	-11.85	96.3	0.00
4	245	3457	-7919	32	127	19	-2186	3.08	6.16	3.08	6.16	-11.73	95.4	0.00
5	245	3309	-7675	33	120	19	-2176	3.08	6.16	3.08	6.16	-11.68	94.9	0.00
apost= -- aant= 3.08 ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	281	3905	-9586	32	147	6	-5405	3.08	6.16	3.08	6.16	-49.44	2041.8	0.12
4	281	3457	-8776	32	127	7	-5113	3.08	6.16	3.08	6.16	-46.78	1931.7	0.11
5	281	3309	-8503	33	120	8	-5013	3.08	6.16	3.08	6.16	-45.87	1894.0	0.10
apost= -- aant= 3.08 ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	316	3905	-10528	32	147	-5	-8932	3.08	6.16	4.62	7.70	-72.28	2711.4	0.16
4	316	3457	-9633	32	127	-4	-8341	3.08	6.16	4.62	7.70	-67.50	2532.1	0.14
5	316	3309	-9332	33	120	-4	-8141	3.08	6.16	4.62	7.70	-65.88	2471.4	0.14
apost= -- aant= 3.08 ainf= 1.54 asup= 4.62 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	351	3905	-11470	32	147	-16	-12790	3.08	6.16	6.16	10.78	-88.88	2799.7	0.14
4	351	3457	-10490	32	127	-15	-11870	3.08	6.16	6.16	10.78	-82.49	2598.4	0.13
5	351	3309	-10160	33	120	-15	-11560	3.08	6.16	6.16	10.78	-80.34	2530.5	0.13
apost= -- aant= 3.08 ainf= 3.08 asup= 7.70 (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 29 NI 10290 NF 10253 SEZ. Rp B= 50.0 H= 80.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot. qy medio: 10.0000 15.8375 8.9250 34.7625 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	4683	20790	-656	1241	-1235	-13340	4.62	13.85	7.70	13.85	-19.35	165.3	0.00
4	0	3959	18910	-658	1108	-1243	-11840	4.62	13.85	7.70	13.85	-17.18	146.7	0.00
5	0	3720	18280	-659	1063	-1246	-11330	4.62	13.85	7.70	13.85	-16.44	140.4	0.00
apost= 1.54 aant= 10.78 ainf= 4.62 asup= 10.78 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	35	4683	19560	-656	1241	-1003	-6197	4.62	13.85	7.70	13.85	-8.99	76.8	0.00
4	35	3959	17774	-658	1108	-1010	-5347	4.62	13.85	7.70	13.85	-7.76	66.3	0.00
5	35	3720	17176	-659	1063	-1013	-5056	4.62	13.85	7.70	13.85	-7.33	62.7	0.00
apost= 1.54 aant= 10.78 ainf= 4.62 asup= 10.78 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	71	4683	18330	-656	1241	-770	510	4.62	13.85	13.85	7.70	-0.74	6.3	0.00
4	71	3959	16639	-658	1108	-777	743	4.62	13.85	13.85	7.70	-1.08	9.2	0.00
5	71	3720	16072	-659	1063	-779	828	4.62	13.85	13.85	7.70	-1.20	10.3	0.00
apost= 1.54 aant= 10.78 ainf= 10.78 asup= 4.62 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	106	4683	17100	-656	1241	-538	6781	4.62	13.85	13.85	3.08	-10.10	85.0	0.00
4	106	3959	15503	-658	1108	-544	6432	4.62	13.85	13.85	3.08	-9.58	80.6	0.00
5	106	3720	14969	-659	1063	-546	6321	4.62	13.85	13.85	3.08	-9.42	79.2	0.00
apost= 1.54 aant= 10.78 ainf= 10.78 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	142	4683	15870	-656	1241	-306	12617	4.62	13.85	13.85	3.08	-18.80	158.1	0.00
4	142	3959	14368	-658	1108	-311	11719	4.62	13.85	13.85	3.08	-17.46	146.8	0.00
5	142	3720	13865	-659	1063	-313	11423	4.62	13.85	13.85	3.08	-17.02	143.1	0.00
apost= 1.54 aant= 10.78 ainf= 10.78 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	177	4683	14641	-656	1241	-73	18018	4.62	13.85	13.85	3.08	-45.72	1849.1	0.09
4	177	3959	13232	-658	1108	-78	16604	4.62	13.85	13.85	3.08	-42.13	1703.9	0.08
5	177	3720	12761	-659	1063	-79	16134	4.62	13.85	13.85	3.08	-40.94	1655.7	0.07
apost= 1.54 aant= 10.78 ainf= 10.78 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	212	4683	13411	-656	1241	159	22983	13.85	4.62	13.85	3.08	-58.32	2358.6	0.12
4	212	3959	12096	-658	1108	155	21087	13.85	4.62	13.85	3.08	-53.51	2164.0	0.11
5	212	3720	11657	-659	1063	154	20455	13.85	4.62	13.85	3.08	-51.90	2099.1	0.11
apost= 10.78 aant= 1.54 ainf= 10.78 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

3	248	4683	12181	-656	1241	391	27513	13.85	4.62	13.85	3.08	-69.81	2823.5	0.16
4	248	3959	10961	-658	1108	388	25168	13.85	4.62	13.85	3.08	-63.86	2582.8	0.14
5	248	3720	10553	-659	1063	387	24385	13.85	4.62	13.85	3.08	-61.87	2502.4	0.13
apost= 10.78 aant= 1.54 ainf= 10.78 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	283	4683	10951	-656	1241	623	31608	13.85	4.62	16.93	3.08	-74.60	2676.7	0.14
4	283	3959	9825	-658	1108	621	28847	13.85	4.62	16.93	3.08	-68.09	2443.0	0.13
5	283	3720	9450	-659	1063	620	27924	13.85	4.62	16.93	3.08	-65.91	2364.8	0.12
apost= 10.78 aant= 1.54 ainf= 13.85 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	319	4683	9721	-656	1241	856	35267	13.85	4.62	18.47	3.08	-80.72	2748.5	0.14
4	319	3959	8690	-658	1108	854	32125	13.85	4.62	18.47	3.08	-73.53	2503.6	0.13
5	319	3720	8346	-659	1063	854	31072	13.85	4.62	18.47	3.08	-71.12	2421.6	0.12
apost= 10.78 aant= 1.54 ainf= 15.39 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	354	4683	8491	-656	1241	1088	38490	13.85	4.62	20.01	3.08	-85.68	2779.3	0.14
4	354	3959	7554	-658	1108	1087	35000	13.85	4.62	20.01	3.08	-77.91	2527.3	0.13
5	354	3720	7242	-659	1063	1087	33830	13.85	4.62	20.01	3.08	-75.30	2442.8	0.12
apost= 10.78 aant= 1.54 ainf= 16.93 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 30 NI 10253 NF 10203 SEZ. Rp B= 50.0 H= 80.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot. qy medio: 10.0000 15.8375 8.9250 34.7625 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	4937	-11870	241	-402	943	37760	13.85	4.62	20.01	3.08	-84.05	2726.6	0.14
4	0	4204	-10920	217	-365	899	34340	13.85	4.62	20.01	3.08	-76.44	2479.6	0.12
5	0	3962	-10610	210	-352	886	33210	13.85	4.62	20.01	3.08	-73.92	2398.0	0.12
apost= 10.78 aant= 1.54 ainf= 16.93 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	35	4937	-13089	241	-402	858	33385	13.85	3.08	16.93	3.08	-78.80	2827.3	0.15
4	35	4204	-12045	217	-365	823	30313	13.85	3.08	16.93	3.08	-71.55	2567.1	0.13
5	35	3962	-11704	210	-352	812	29298	13.85	3.08	16.93	3.08	-69.15	2481.1	0.13
apost= 10.78 aant= -- ainf= 13.85 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	70	4937	-14308	241	-402	774	28583	13.85	3.08	15.39	3.08	-69.80	2651.7	0.14
4	70	4204	-13170	217	-365	746	25892	13.85	3.08	15.39	3.08	-63.23	2402.0	0.12
5	70	3962	-12798	210	-352	738	25002	13.85	3.08	15.39	3.08	-61.06	2319.4	0.12
apost= 10.78 aant= -- ainf= 12.32 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	105	4937	-15527	241	-402	689	23354	13.85	3.08	13.85	3.08	-59.26	2396.7	0.13
4	105	4204	-14295	217	-365	670	21076	13.85	3.08	13.85	3.08	-53.48	2162.9	0.11
5	105	3962	-13892	210	-352	664	20323	13.85	3.08	13.85	3.08	-51.57	2085.6	0.10
apost= 10.78 aant= -- ainf= 10.78 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	140	4937	-16746	241	-402	605	17697	13.85	3.08	13.85	3.08	-44.90	1816.1	0.09
4	140	4204	-15420	217	-365	594	15866	13.85	3.08	13.85	3.08	-40.26	1628.2	0.07
5	140	3962	-14986	210	-352	591	15260	13.85	3.08	13.85	3.08	-38.72	1566.1	0.07
apost= 10.78 aant= -- ainf= 10.78 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	175	4937	-17965	241	-402	520	11613	13.85	3.08	13.85	3.08	-17.30	145.5	0.00
4	175	4204	-16545	217	-365	518	10261	13.85	3.08	13.85	3.08	-15.29	128.6	0.00
5	175	3962	-16080	210	-352	517	9814	13.85	3.08	13.85	3.08	-14.62	123.0	0.00
apost= 10.78 aant= -- ainf= 10.78 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	210	4937	-19184	241	-402	436	5101	13.85	3.08	13.85	3.08	-7.60	63.9	0.00
4	210	4204	-17670	217	-365	441	4262	13.85	3.08	13.85	3.08	-6.35	53.4	0.00
5	210	3962	-17174	210	-352	443	3984	13.85	3.08	13.85	3.08	-5.94	49.9	0.00
apost= 10.78 aant= -- ainf= 10.78 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	245	4937	-20403	241	-402	352	-1838	13.85	3.08	3.08	13.85	-2.74	23.0	0.00
4	245	4204	-18795	217	-365	365	-2132	13.85	3.08	3.08	13.85	-3.18	26.7	0.00
5	245	3962	-18268	210	-352	369	-2229	13.85	3.08	3.08	13.85	-3.32	27.9	0.00
apost= 10.78 aant= -- ainf= -- asup= 10.78 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	281	4937	-21622	241	-402	267	-9205	13.85	3.08	7.70	13.85	-13.35	114.1	0.00
4	281	4204	-19920	217	-365	289	-8920	13.85	3.08	7.70	13.85	-12.94	110.5	0.00
5	281	3962	-19362	210	-352	296	-8826	13.85	3.08	7.70	13.85	-12.80	109.4	0.00
apost= 10.78 aant= -- ainf= 4.62 asup= 10.78 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	316	4937	-22841	241	-402	183	-16999	13.85	3.08	7.70	13.85	-40.20	1729.0	0.08
4	316	4204	-21045	217	-365	213	-16103	13.85	3.08	7.70	13.85	-38.08	1637.9	0.07

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

5	316	3962	-20456	210	-352	222	-15806	13.85	3.08	7.70	13.85	-37.38	1607.7	0.07
apost= 10.78 aant= -- ainf= 4.62 asup= 10.78 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	351	4937	-24060	241	-402	98	-25220	13.85	13.85	9.24	13.85	-58.32	2558.7	0.14
4	351	4204	-22170	217	-365	136	-23680	13.85	13.85	9.24	13.85	-54.76	2402.5	0.13
5	351	3962	-21550	210	-352	148	-23170	13.85	13.85	9.24	13.85	-53.58	2350.7	0.12

apost= 10.78 aant= 10.78 ainf= 6.16 asup= 10.78 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 31 NI 10350 NF 11156 SEZ. Rp B= 35.0 H= 55.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 4.8125 21.7200 12.2400 38.7725 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm

3	0	3547	13970	13	73	70	-10830	6.16	3.08	6.16	9.24	-67.51	2473.2	0.13
4	0	3412	12650	11	68	59	-9790	6.16	3.08	6.16	9.24	-61.03	2235.7	0.12
5	0	3369	12210	10	67	56	-9441	6.16	3.08	6.16	9.24	-58.85	2156.0	0.11

apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	74	3547	11117	13	73	61	-1597	6.16	3.08	3.08	6.16	-7.12	58.7	0.00
4	74	3412	10067	11	68	51	-1431	6.16	3.08	3.08	6.16	-6.38	52.6	0.00
5	74	3369	9717	10	67	48	-1373	6.16	3.08	3.08	6.16	-6.12	50.5	0.00

apost= 3.08 aant= -- ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	147	3547	8264	13	73	51	5536	6.16	3.08	6.16	3.08	-43.16	1882.6	0.10
4	147	3412	7484	11	68	44	5027	6.16	3.08	6.16	3.08	-39.19	1709.6	0.08
5	147	3369	7224	10	67	41	4860	6.16	3.08	6.16	3.08	-37.89	1652.8	0.08

apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	221	3547	5411	13	73	42	10570	6.16	3.08	9.24	3.08	-71.36	2435.8	0.13
4	221	3412	4901	11	68	36	9585	6.16	3.08	9.24	3.08	-64.71	2208.9	0.11
5	221	3369	4731	10	67	33	9259	6.16	3.08	9.24	3.08	-62.51	2133.8	0.11

apost= 3.08 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	294	3547	2558	13	73	33	13504	6.16	3.08	10.78	3.08	-86.54	2686.2	0.14
4	294	3412	2318	11	68	28	12242	6.16	3.08	10.78	3.08	-78.45	2435.1	0.12
5	294	3369	2238	10	67	26	11824	6.16	3.08	10.78	3.08	-75.77	2352.0	0.12

apost= 3.08 aant= -- ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	368	3547	-295	13	73	23	14339	6.16	3.08	10.78	3.08	-91.89	2852.2	0.15
4	368	3412	-265	11	68	20	12998	6.16	3.08	10.78	3.08	-83.30	2585.6	0.13
5	368	3369	-255	10	67	19	12554	6.16	3.08	10.78	3.08	-80.45	2497.2	0.13

apost= 3.08 aant= -- ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	442	3547	-3148	13	73	14	13074	6.16	3.08	10.78	3.08	-83.78	2600.6	0.13
4	442	3412	-2848	11	68	12	11854	6.16	3.08	10.78	3.08	-75.96	2357.9	0.12
5	442	3369	-2748	10	67	11	11450	6.16	3.08	10.78	3.08	-73.38	2277.6	0.11

apost= 3.08 aant= -- ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	515	3547	-6001	13	73	4	9710	3.08	6.16	7.70	3.08	-69.85	2664.5	0.15
4	515	3412	-5431	11	68	4	8809	3.08	6.16	7.70	3.08	-63.37	2417.3	0.13
5	515	3369	-5241	10	67	4	8512	3.08	6.16	7.70	3.08	-61.24	2335.8	0.13

apost= -- aant= 3.08 ainf= 4.62 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	589	3547	-8854	13	73	-5	4246	3.08	6.16	6.16	3.08	-18.93	156.0	0.00
4	589	3412	-8014	11	68	-4	3863	3.08	6.16	6.16	3.08	-17.22	142.0	0.00
5	589	3369	-7734	10	67	-3	3739	3.08	6.16	6.16	3.08	-16.66	137.4	0.00

apost= -- aant= 3.08 ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	662	3547	-11707	13	73	-15	-3317	3.08	6.16	3.08	6.16	-14.79	121.9	0.00
4	662	3412	-10597	11	68	-12	-2983	3.08	6.16	3.08	6.16	-13.30	109.6	0.00
5	662	3369	-10227	10	67	-11	-2868	3.08	6.16	3.08	6.16	-12.79	105.4	0.00

apost= -- aant= 3.08 ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	736	3547	-14560	13	73	-24	-12980	3.08	6.16	6.16	10.78	-76.92	2556.8	0.13
4	736	3412	-13180	11	68	-20	-11730	3.08	6.16	6.16	10.78	-69.51	2310.6	0.12
5	736	3369	-12720	10	67	-18	-11310	3.08	6.16	6.16	10.78	-67.02	2227.8	0.11

apost= -- aant= 3.08 ainf= 3.08 asup= 7.70 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 32 NI 10351 NF 11158 SEZ. Rp B= 35.0 H= 55.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 4.8125 21.7200 12.2400 38.7725 kg/cm

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica travi 1° P SLE

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	5740	14060	69	-82	260	-11140	6.16	3.08	6.16	9.24	-69.44	2544.0	0.14
4	0	5486	12730	65	-75	248	-10070	6.16	3.08	6.16	9.24	-62.77	2299.7	0.12
5	0	5407	12290	64	-73	245	-9717	6.16	3.08	6.16	9.24	-60.57	2219.0	0.12
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	74	5740	11207	69	-82	209	-1845	6.16	3.08	3.08	6.16	-8.22	67.8	0.00
4	74	5486	10147	65	-75	201	-1654	6.16	3.08	3.08	6.16	-7.37	60.8	0.00
5	74	5407	9797	64	-73	198	-1594	6.16	3.08	3.08	6.16	-7.10	58.6	0.00
apost= 3.08 aant= -- ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	147	5740	8354	69	-82	159	5350	6.16	3.08	6.16	3.08	-41.71	1819.3	0.09
4	147	5486	7564	65	-75	153	4861	6.16	3.08	6.16	3.08	-37.90	1653.2	0.08
5	147	5407	7304	64	-73	151	4695	6.16	3.08	6.16	3.08	-36.60	1596.8	0.07
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	221	5740	5501	69	-82	108	10446	6.16	3.08	9.24	3.08	-70.52	2407.2	0.13
4	221	5486	4981	65	-75	105	9476	6.16	3.08	9.24	3.08	-63.98	2183.8	0.11
5	221	5407	4811	64	-73	104	9150	6.16	3.08	9.24	3.08	-61.78	2108.7	0.11
apost= 3.08 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	294	5740	2648	69	-82	58	13442	6.16	3.08	10.78	3.08	-86.14	2673.8	0.14
4	294	5486	2398	65	-75	57	12190	6.16	3.08	10.78	3.08	-78.12	2424.8	0.12
5	294	5407	2318	64	-73	57	11770	6.16	3.08	10.78	3.08	-75.43	2341.3	0.12
apost= 3.08 aant= -- ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	368	5740	-205	69	-82	8	14339	3.08	3.08	12.32	3.08	-87.93	2511.7	0.12
4	368	5486	-185	65	-75	10	13003	3.08	3.08	12.32	3.08	-79.74	2277.8	0.11
5	368	5407	-175	64	-73	10	12556	3.08	3.08	12.32	3.08	-77.00	2199.5	0.11
apost= -- aant= -- ainf= 9.24 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	442	5740	-3058	69	-82	-43	13136	3.08	6.16	10.78	3.08	-84.18	2612.9	0.13
4	442	5486	-2768	65	-75	-38	11916	3.08	6.16	10.78	3.08	-76.36	2370.3	0.12
5	442	5407	-2668	64	-73	-37	11508	3.08	6.16	10.78	3.08	-73.75	2289.1	0.11
apost= -- aant= 3.08 ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	515	5740	-5911	69	-82	-93	9834	3.08	6.16	9.24	3.08	-66.39	2266.2	0.12
4	515	5486	-5351	65	-75	-86	8928	3.08	6.16	9.24	3.08	-60.28	2057.5	0.11
5	515	5407	-5161	64	-73	-83	8625	3.08	6.16	9.24	3.08	-58.23	1987.6	0.10
apost= -- aant= 3.08 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	589	5740	-8764	69	-82	-144	4432	3.08	6.16	6.16	3.08	-19.75	162.9	0.00
4	589	5486	-7934	65	-75	-134	4039	3.08	6.16	6.16	3.08	-18.00	148.4	0.00
5	589	5407	-7654	64	-73	-130	3908	3.08	6.16	6.16	3.08	-17.42	143.6	0.00
apost= -- aant= 3.08 ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	662	5740	-11617	69	-82	-194	-3069	3.08	6.16	3.08	6.16	-13.68	112.8	0.00
4	662	5486	-10517	65	-75	-181	-2750	3.08	6.16	3.08	6.16	-12.26	101.1	0.00
5	662	5407	-10147	64	-73	-177	-2644	3.08	6.16	3.08	6.16	-11.79	97.2	0.00
apost= -- aant= 3.08 ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	736	5740	-14470	69	-82	-245	-12670	3.08	6.16	6.16	10.78	-75.08	2495.7	0.13
4	736	5486	-13100	65	-75	-229	-11440	3.08	6.16	6.16	10.78	-67.79	2253.5	0.11
5	736	5407	-12640	64	-73	-224	-11030	3.08	6.16	6.16	10.78	-65.36	2172.7	0.11
apost= -- aant= 3.08 ainf= 3.08 asup= 7.70 (e armatura base = 4 X 1.54)														

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

Lavoro: **Progetto QM al 16-7** Intestazione lavoro: **Progetto**
Elemento: **TRAVE** Gruppo: **19** Tabella: **Tabella travi**
Descrizione: **Travi 2p**
Spunt. I **30.0** cm Spunt. J **30.0** cm
Rck: **300.00** kg/cm² fyk: **4580.0** kg/cm²
Copriferro superiore: **3.0** cm Copriferro inferiore: **3.0** cm Copriferro laterale: **3.0** cm
Verifica in ottemperanza alle NTC2008
Diametro staffe: **8** mm Numero braccia: **2**

ASTA NUM. 1 NI 11287 NF 11470 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 12.3500 5.8140 25.1640 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	261	11920	153	-616	140	-16110	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.82	0.17	1.68	4.96	0.36	11.2
1B	0	261	11920	153	-616	140	-16110	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.82	0.17	1.68	4.96	0.36	11.2
1C	0	261	11920	153	-616	140	-16110	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.82	0.17	1.68	4.96	0.36	11.2
1D	0	261	11920	153	-616	140	-16110	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.82	0.17	1.68	4.96	0.36	11.2
1E	0	261	11920	153	-616	140	-16110	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.82	0.17	1.68	4.96	0.36	11.2
1F	0	261	11920	153	-616	140	-16110	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.82	0.17	1.68	4.96	0.36	11.2
1G	0	261	11920	153	-616	140	-16110	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.82	0.17	1.68	4.96	0.36	11.2
1H	0	261	11920	153	-616	140	-16110	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.82	0.17	1.68	4.96	0.36	11.2
1I	0	261	11920	153	-616	140	-16110	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.82	0.17	1.68	4.96	0.36	11.2
1J	0	261	11920	153	-616	140	-16110	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.82	0.17	1.68	4.96	0.36	11.2
1K	0	261	11920	153	-616	140	-16110	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.82	0.17	1.68	4.96	0.36	11.2
1L	0	261	11920	153	-616	140	-16110	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.82	0.17	1.68	4.96	0.36	11.2
1M	0	261	11920	153	-616	140	-16110	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.82	0.17	1.68	4.96	0.36	11.2
1N	0	261	11920	153	-616	140	-16110	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.82	0.17	1.68	4.96	0.36	11.2
1O	0	261	11920	153	-616	140	-16110	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.82	0.17	1.68	4.96	0.36	11.2
1P	0	261	11920	153	-616	140	-16110	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.82	0.17	1.68	4.96	0.36	11.2
2	0	236	17790	226	-899	201	-24030	9.24	4.62	6.16	10.78	2	0.89	0.26	2.50	7.41	0.52	11.2

apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 3.08 asup= 7.70 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	37	261	11071	153	-616	83	-11838	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.76	0.16	1.59	4.61	0.36	11.2
1B	37	261	11071	153	-616	83	-11838	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.76	0.16	1.59	4.61	0.36	11.2
1C	37	261	11071	153	-616	83	-11838	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.76	0.16	1.59	4.61	0.36	11.2
1D	37	261	11071	153	-616	83	-11838	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.76	0.16	1.59	4.61	0.36	11.2
1E	37	261	11071	153	-616	83	-11838	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.76	0.16	1.59	4.61	0.36	11.2
1F	37	261	11071	153	-616	83	-11838	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.76	0.16	1.59	4.61	0.36	11.2
1G	37	261	11071	153	-616	83	-11838	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.76	0.16	1.59	4.61	0.36	11.2
1H	37	261	11071	153	-616	83	-11838	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.76	0.16	1.59	4.61	0.36	11.2
1I	37	261	11071	153	-616	83	-11838	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.76	0.16	1.59	4.61	0.36	11.2
1J	37	261	11071	153	-616	83	-11838	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.76	0.16	1.59	4.61	0.36	11.2
1K	37	261	11071	153	-616	83	-11838	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.76	0.16	1.59	4.61	0.36	11.2
1L	37	261	11071	153	-616	83	-11838	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.76	0.16	1.59	4.61	0.36	11.2
1M	37	261	11071	153	-616	83	-11838	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.76	0.16	1.59	4.61	0.36	11.2
1N	37	261	11071	153	-616	83	-11838	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.76	0.16	1.59	4.61	0.36	11.2
1O	37	261	11071	153	-616	83	-11838	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.76	0.16	1.59	4.61	0.36	11.2
1P	37	261	11071	153	-616	83	-11838	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.76	0.16	1.59	4.61	0.36	11.2
2	37	236	16531	226	-899	117	-17651	9.24	4.62	4.62	9.24	2	0.90	0.24	2.36	6.88	0.52	11.2

apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	74	261	10222	153	-616	26	-7882	9.24	3.08	4.62	9.24	2	1.00	0.15	1.50	4.26	0.36	11.2
1B	74	261	10222	153	-616	26	-7882	9.24	3.08	4.62	9.24	2	1.00	0.15	1.50	4.26	0.36	11.2
1C	74	261	10222	153	-616	26	-7882	9.24	3.08	4.62	9.24	2	1.00	0.15	1.50	4.26	0.36	11.2
1D	74	261	10222	153	-616	26	-7882	9.24	3.08	4.62	9.24	2	1.00	0.15	1.50	4.26	0.36	11.2
1E	74	261	10222	153	-616	26	-7882	9.24	3.08	4.62	9.24	2	1.00	0.15	1.50	4.26	0.36	11.2
1F	74	261	10222	153	-616	26	-7882	9.24	3.08	4.62	9.24	2	1.00	0.15	1.50	4.26	0.36	11.2
1G	74	261	10222	153	-616	26	-7882	9.24	3.08	4.62	9.24	2	1.00	0.15	1.50	4.26	0.36	11.2
1H	74	261	10222	153	-616	26	-7882	9.24	3.08	4.62	9.24	2	1.00	0.15	1.50	4.26	0.36	11.2
1I	74	261	10222	153	-616	26	-7882	9.24	3.08	4.62	9.24	2	1.00	0.15	1.50	4.26	0.36	11.2
1J	74	261	10222	153	-616	26	-7882	9.24	3.08	4.62	9.24	2	1.00	0.15	1.50	4.26	0.36	11.2
1K	74	261	10222	153	-616	26	-7882	9.24	3.08	4.62	9.24	2	1.00	0.15	1.50	4.26	0.36	11.2
1L	74	261	10222	153	-616	26	-7882	9.24	3.08	4.62	9.24	2	1.00	0.15	1.50	4.26	0.36	11.2
1M	74	261	10222	153	-616	26	-7882	9.24	3.08	4.62	9.24	2	1.00	0.15	1.50	4.26	0.36	11.2
1N	74	261	10222	153	-616	26	-7882	9.24	3.08	4.62	9.24	2	1.00	0.15	1.50	4.26	0.36	11.2
1O	74	261	10222	153	-616	26	-7882	9.24	3.08	4.62	9.24	2	1.00	0.15	1.50	4.26	0.36	11.2
1P	74	261	10222	153	-616	26	-7882	9.24	3.08	4.62	9.24	2	1.00	0.15	1.50	4.26	0.36	11.2
2	74	236	15272	226	-899	33	-11740	9.24	4.62	4.62	9.24	2	0.99	0.23	2.22	6.36	0.52	11.2

apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	112	261	9373	153	-616	-31	-4241	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.54	0.14	1.40	3.90	0.36	16.8
1B	112	261	9373	153	-616	-31	-4241	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.54	0.14	1.40	3.90	0.36	16.8
1C	112	261	9373	153	-616	-31	-4241	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.54	0.14	1.40	3.90	0.36	16.8
1D	112	261	9373	153	-616	-31	-4241	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.54	0.14	1.40	3.90	0.36	16.8
1E	112	261	9373	153	-616	-31	-4241	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.54	0.14	1.40	3.90	0.36	16.8
1F	112	261	9373	153	-616	-31	-4241	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.54	0.14	1.40	3.90	0.36	16.8
1G	112	261	9373	153	-616	-31	-4241	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.54	0.14	1.40	3.90	0.36	16.8
1H	112	261	9373	153	-616	-31	-4241	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.54	0.14	1.40	3.90	0.36	16.8
1I	112	261	9373	153	-616	-31	-4241	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.54	0.14	1.40	3.90	0.36	16.8
1J	112	261	9373	153	-616	-31	-4241	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.54	0.14	1.40	3.90	0.36	16.8

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1E	297	261	5128	153	-616	-316	9230	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.78	0.09	0.94	0.00	0.00	16.8
1F	297	261	5128	153	-616	-316	9230	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.78	0.09	0.94	0.00	0.00	16.8
1G	297	261	5128	153	-616	-316	9230	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.78	0.09	0.94	0.00	0.00	16.8
1H	297	261	5128	153	-616	-316	9230	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.78	0.09	0.94	0.00	0.00	16.8
1I	297	261	5128	153	-616	-316	9230	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.78	0.09	0.94	0.00	0.00	16.8
1J	297	261	5128	153	-616	-316	9230	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.78	0.09	0.94	0.00	0.00	16.8
1K	297	261	5128	153	-616	-316	9230	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.78	0.09	0.94	0.00	0.00	16.8
1L	297	261	5128	153	-616	-316	9230	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.78	0.09	0.94	0.00	0.00	16.8
1M	297	261	5128	153	-616	-316	9230	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.78	0.09	0.94	0.00	0.00	16.8
1N	297	261	5128	153	-616	-316	9230	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.78	0.09	0.94	0.00	0.00	16.8
1O	297	261	5128	153	-616	-316	9230	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.78	0.09	0.94	0.00	0.00	16.8
1P	297	261	5128	153	-616	-316	9230	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.78	0.09	0.94	0.00	0.00	16.8
2	297	236	7716	226	-899	-471	13898	4.62	9.24	9.24	3.08	2	0.89	0.14	1.39	3.21	0.52	16.8

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	335	261	4279	153	-616	-373	10978	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.08	0.84	0.00	0.00	16.8
1B	335	261	4279	153	-616	-373	10978	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.08	0.84	0.00	0.00	16.8
1C	335	261	4279	153	-616	-373	10978	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.08	0.84	0.00	0.00	16.8
1D	335	261	4279	153	-616	-373	10978	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.08	0.84	0.00	0.00	16.8
1E	335	261	4279	153	-616	-373	10978	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.08	0.84	0.00	0.00	16.8
1F	335	261	4279	153	-616	-373	10978	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.08	0.84	0.00	0.00	16.8
1G	335	261	4279	153	-616	-373	10978	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.08	0.84	0.00	0.00	16.8
1H	335	261	4279	153	-616	-373	10978	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.08	0.84	0.00	0.00	16.8
1I	335	261	4279	153	-616	-373	10978	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.08	0.84	0.00	0.00	16.8
1J	335	261	4279	153	-616	-373	10978	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.08	0.84	0.00	0.00	16.8
1K	335	261	4279	153	-616	-373	10978	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.08	0.84	0.00	0.00	16.8
1L	335	261	4279	153	-616	-373	10978	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.08	0.84	0.00	0.00	16.8
1M	335	261	4279	153	-616	-373	10978	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.08	0.84	0.00	0.00	16.8
1N	335	261	4279	153	-616	-373	10978	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.08	0.84	0.00	0.00	16.8
1O	335	261	4279	153	-616	-373	10978	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.08	0.84	0.00	0.00	16.8
1P	335	261	4279	153	-616	-373	10978	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.08	0.84	0.00	0.00	16.8
2	335	236	6457	226	-899	-555	16533	4.62	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.12	1.21	2.69	0.52	16.8

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	372	261	3430	153	-616	-430	12410	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.79	0.07	0.75	0.00	0.00	16.8
1B	372	261	3430	153	-616	-430	12410	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.79	0.07	0.75	0.00	0.00	16.8
1C	372	261	3430	153	-616	-430	12410	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.79	0.07	0.75	0.00	0.00	16.8
1D	372	261	3430	153	-616	-430	12410	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.79	0.07	0.75	0.00	0.00	16.8
1E	372	261	3430	153	-616	-430	12410	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.79	0.07	0.75	0.00	0.00	16.8
1F	372	261	3430	153	-616	-430	12410	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.79	0.07	0.75	0.00	0.00	16.8
1G	372	261	3430	153	-616	-430	12410	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.79	0.07	0.75	0.00	0.00	16.8
1H	372	261	3430	153	-616	-430	12410	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.79	0.07	0.75	0.00	0.00	16.8
1I	372	261	3430	153	-616	-430	12410	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.79	0.07	0.75	0.00	0.00	16.8
1J	372	261	3430	153	-616	-430	12410	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.79	0.07	0.75	0.00	0.00	16.8
1K	372	261	3430	153	-616	-430	12410	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.79	0.07	0.75	0.00	0.00	16.8
1L	372	261	3430	153	-616	-430	12410	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.79	0.07	0.75	0.00	0.00	16.8
1M	372	261	3430	153	-616	-430	12410	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.79	0.07	0.75	0.00	0.00	16.8
1N	372	261	3430	153	-616	-430	12410	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.79	0.07	0.75	0.00	0.00	16.8
1O	372	261	3430	153	-616	-430	12410	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.79	0.07	0.75	0.00	0.00	16.8
1P	372	261	3430	153	-616	-430	12410	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.79	0.07	0.75	0.00	0.00	16.8
2	372	236	5198	226	-899	-639	18700	4.62	9.24	9.24	3.08	2	0.96	0.11	1.08	2.16	0.52	16.8

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 2 NI 11470 NF 11469 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 12.3500 5.8140 25.1640 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m								Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	437	480	-589	407	-944	12180	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.78	0.03	0.30	0.00	0.00	16.8
1B	0	437	480	-589	407	-944	12180	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.78	0.03	0.30	0.00	0.00	16.8
1C	0	437	480	-589	407	-944	12180	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.78	0.03	0.30	0.00	0.00	16.8
1D	0	437	480	-589	407	-944	12180	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.78	0.03	0.30	0.00	0.00	16.8
1E	0	437	480	-589	407	-944	12180	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.78	0.03	0.30	0.00	0.00	16.8
1F	0	437	480	-589	407	-944	12180	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.78	0.03	0.30	0.00	0.00	16.8
1G	0	437	480	-589	407	-944	12180	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.78	0.03	0.30	0.00	0.00	16.8
1H	0	437	480	-589	407	-944	12180	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.78	0.03	0.30	0.00	0.00	16.8
1I	0	437	480	-589	407	-944	12180	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.78	0.03	0.30	0.00	0.00	16.8
1J	0	437	480	-589	407	-944	12180	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.78	0.03	0.30	0.00	0.00	16.8
1K	0	437	480	-589	407	-944	12180	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.78	0.03	0.30	0.00	0.00	16.8
1L	0	437	480	-589	407	-944	12180	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.78	0.03	0.30	0.00	0.00	16.8
1M	0	437	480	-589	407	-944	12180	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.78	0.03	0.30	0.00	0.00	16.8
1N	0	437	480	-589	407	-944	12180	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.78	0.03	0.30	0.00	0.00	16.8
1O	0	437	480	-589	407	-944	12180	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.78	0.03	0.30	0.00	0.00	16.8
1P	0	437	480	-589	407	-944	12180	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.78	0.03	0.30	0.00	0.00	16.8
2	0	493	594	-872	637	-1398	18350	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.94	0.04	0.47	0.00	0.00	16.8

apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	38	437	-390	-589	407	-720	12198	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.78	0.03	0.30	0.00	0.00	16.8
1B	38	437	-390	-589	407	-720	12198	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.78	0.03	0.30	0.00	0.00	16.8
1C	38	437	-390	-589	407	-720	12198	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.78	0.03	0.30	0.00	0.00	16.8
1D	38	437	-390	-589	407	-720	12198	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.78	0.03	0.30	0.00	0.00	16.8
1E	38	437	-390	-589	407	-720	12198	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.78	0.03	0.30	0.00	0.00	16.8

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1N	381	437	-8215	-589	407	1297	-2540	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.34	0.12	1.15	3.42	0.23	11.2
10	381	437	-8215	-589	407	1297	-2540	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.34	0.12	1.15	3.42	0.23	11.2
1P	381	437	-8215	-589	407	1297	-2540	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.34	0.12	1.15	3.42	0.23	11.2
2	381	493	-12300	-872	637	1921	-3943	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.51	0.18	1.74	5.12	0.37	11.2

apost= 6.16 aant= -- ainf= 1.54 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 3 NI 11469 NF 11468 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 9.4900 4.4676 16.9576 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	771	2682	-63	27	-91	-2150	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.53	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
1B	0	771	2682	-63	27	-91	-2150	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.53	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
1C	0	771	2682	-63	27	-91	-2150	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.53	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
1D	0	771	2682	-63	27	-91	-2150	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.53	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
1E	0	771	2682	-63	27	-91	-2150	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.53	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
1F	0	771	2682	-63	27	-91	-2150	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.53	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
1G	0	771	2682	-63	27	-91	-2150	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.53	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
1H	0	771	2682	-63	27	-91	-2150	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.53	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
1I	0	771	2682	-63	27	-91	-2150	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.53	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
1J	0	771	2682	-63	27	-91	-2150	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.53	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
1K	0	771	2682	-63	27	-91	-2150	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.53	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
1L	0	771	2682	-63	27	-91	-2150	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.53	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
1M	0	771	2682	-63	27	-91	-2150	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.53	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
1N	0	771	2682	-63	27	-91	-2150	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.53	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
10	0	771	2682	-63	27	-91	-2150	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.53	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
1P	0	771	2682	-63	27	-91	-2150	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.53	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
2	0	1023	4077	-95	43	-140	-3302	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.81	0.12	1.01	3.07	0.07	9.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	27	771	2265	-63	27	-74	-1470	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.37	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1B	27	771	2265	-63	27	-74	-1470	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.37	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1C	27	771	2265	-63	27	-74	-1470	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.37	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1D	27	771	2265	-63	27	-74	-1470	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.37	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1E	27	771	2265	-63	27	-74	-1470	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.37	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1F	27	771	2265	-63	27	-74	-1470	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.37	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1G	27	771	2265	-63	27	-74	-1470	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.37	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1H	27	771	2265	-63	27	-74	-1470	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.37	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1I	27	771	2265	-63	27	-74	-1470	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.37	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1J	27	771	2265	-63	27	-74	-1470	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.37	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1K	27	771	2265	-63	27	-74	-1470	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.37	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1L	27	771	2265	-63	27	-74	-1470	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.37	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1M	27	771	2265	-63	27	-74	-1470	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.37	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1N	27	771	2265	-63	27	-74	-1470	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.37	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
10	27	771	2265	-63	27	-74	-1470	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.37	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1P	27	771	2265	-63	27	-74	-1470	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.37	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
2	27	1023	3447	-95	43	-113	-2268	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.57	0.11	0.87	0.00	0.00	9.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	55	771	1848	-63	27	-56	-905	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.24	0.06	0.48	0.00	0.00	9.3
1B	55	771	1848	-63	27	-56	-905	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.24	0.06	0.48	0.00	0.00	9.3
1C	55	771	1848	-63	27	-56	-905	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.24	0.06	0.48	0.00	0.00	9.3
1D	55	771	1848	-63	27	-56	-905	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.24	0.06	0.48	0.00	0.00	9.3
1E	55	771	1848	-63	27	-56	-905	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.24	0.06	0.48	0.00	0.00	9.3
1F	55	771	1848	-63	27	-56	-905	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.24	0.06	0.48	0.00	0.00	9.3
1G	55	771	1848	-63	27	-56	-905	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.24	0.06	0.48	0.00	0.00	9.3
1H	55	771	1848	-63	27	-56	-905	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.24	0.06	0.48	0.00	0.00	9.3
1I	55	771	1848	-63	27	-56	-905	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.24	0.06	0.48	0.00	0.00	9.3
1J	55	771	1848	-63	27	-56	-905	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.24	0.06	0.48	0.00	0.00	9.3
1K	55	771	1848	-63	27	-56	-905	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.24	0.06	0.48	0.00	0.00	9.3
1L	55	771	1848	-63	27	-56	-905	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.24	0.06	0.48	0.00	0.00	9.3
1M	55	771	1848	-63	27	-56	-905	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.24	0.06	0.48	0.00	0.00	9.3
1N	55	771	1848	-63	27	-56	-905	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.24	0.06	0.48	0.00	0.00	9.3
10	55	771	1848	-63	27	-56	-905	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.24	0.06	0.48	0.00	0.00	9.3
1P	55	771	1848	-63	27	-56	-905	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.24	0.06	0.48	0.00	0.00	9.3
2	55	1023	2816	-95	43	-87	-1407	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.37	0.09	0.73	0.00	0.00	9.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	82	771	1431	-63	27	-39	-455	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.14	0.05	0.39	0.00	0.00	22.3
1B	82	771	1431	-63	27	-39	-455	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.14	0.05	0.39	0.00	0.00	22.3
1C	82	771	1431	-63	27	-39	-455	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.14	0.05	0.39	0.00	0.00	22.3
1D	82	771	1431	-63	27	-39	-455	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.14	0.05	0.39	0.00	0.00	22.3
1E	82	771	1431	-63	27	-39	-455	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.14	0.05	0.39	0.00	0.00	22.3
1F	82	771	1431	-63	27	-39	-455	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.14	0.05	0.39	0.00	0.00	22.3
1G	82	771	1431	-63	27	-39	-455	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.14	0.05	0.39	0.00	0.00	22.3
1H	82	771	1431	-63	27	-39	-455	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.14	0.05	0.39	0.00	0.00	22.3
1I	82	771	1431	-63	27	-39	-455	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.14	0.05	0.39	0.00	0.00	22.3
1J	82	771	1431	-63	27	-39	-455	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.14	0.05	0.39	0.00	0.00	22.3
1K	82	771	1431	-63	27	-39	-455	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.14	0.05	0.39	0.00	0.00	22.3
1L	82	771	1431	-63	27	-39	-455	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.14	0.05	0.39	0.00	0.00	22.3
1M	82	771	1431	-63	27	-39	-455	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.14	0.05	0.39	0.00	0.00	22.3
1N	82	771	1431	-63	27	-39	-455	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.14	0.05	0.39	0.00	0.00	22.3

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1P	82	771	1431	-63	27	-39	-455	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.14	0.05	0.39	0.00	0.00	22.3
2	82	771	1431	-63	27	-39	-455	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.14	0.05	0.39	0.00	0.00	22.3
2	82	1023	2186	-95	43	-61	-720	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.21	0.07	0.59	0.00	0.00	22.3
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	110	771	1014	-63	27	-22	-119	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.06	0.03	0.29	0.00	0.00	22.3
1B	110	771	1014	-63	27	-22	-119	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.06	0.03	0.29	0.00	0.00	22.3
1C	110	771	1014	-63	27	-22	-119	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.06	0.03	0.29	0.00	0.00	22.3
1D	110	771	1014	-63	27	-22	-119	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.06	0.03	0.29	0.00	0.00	22.3
1E	110	771	1014	-63	27	-22	-119	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.06	0.03	0.29	0.00	0.00	22.3
1F	110	771	1014	-63	27	-22	-119	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.06	0.03	0.29	0.00	0.00	22.3
1G	110	771	1014	-63	27	-22	-119	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.06	0.03	0.29	0.00	0.00	22.3
1H	110	771	1014	-63	27	-22	-119	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.06	0.03	0.29	0.00	0.00	22.3
1I	110	771	1014	-63	27	-22	-119	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.06	0.03	0.29	0.00	0.00	22.3
1J	110	771	1014	-63	27	-22	-119	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.06	0.03	0.29	0.00	0.00	22.3
1K	110	771	1014	-63	27	-22	-119	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.06	0.03	0.29	0.00	0.00	22.3
1L	110	771	1014	-63	27	-22	-119	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.06	0.03	0.29	0.00	0.00	22.3
1M	110	771	1014	-63	27	-22	-119	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.06	0.03	0.29	0.00	0.00	22.3
1N	110	771	1014	-63	27	-22	-119	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.06	0.03	0.29	0.00	0.00	22.3
1O	110	771	1014	-63	27	-22	-119	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.06	0.03	0.29	0.00	0.00	22.3
1P	110	771	1014	-63	27	-22	-119	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.06	0.03	0.29	0.00	0.00	22.3
2	110	1023	1555	-95	43	-35	-206	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.09	0.05	0.45	0.00	0.00	22.3
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	137	771	597	-63	27	-5	103	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.06	0.02	0.20	0.00	0.00	22.3
1B	137	771	597	-63	27	-5	103	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.06	0.02	0.20	0.00	0.00	22.3
1C	137	771	597	-63	27	-5	103	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.06	0.02	0.20	0.00	0.00	22.3
1D	137	771	597	-63	27	-5	103	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.06	0.02	0.20	0.00	0.00	22.3
1E	137	771	597	-63	27	-5	103	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.06	0.02	0.20	0.00	0.00	22.3
1F	137	771	597	-63	27	-5	103	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.06	0.02	0.20	0.00	0.00	22.3
1G	137	771	597	-63	27	-5	103	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.06	0.02	0.20	0.00	0.00	22.3
1H	137	771	597	-63	27	-5	103	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.06	0.02	0.20	0.00	0.00	22.3
1I	137	771	597	-63	27	-5	103	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.06	0.02	0.20	0.00	0.00	22.3
1J	137	771	597	-63	27	-5	103	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.06	0.02	0.20	0.00	0.00	22.3
1K	137	771	597	-63	27	-5	103	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.06	0.02	0.20	0.00	0.00	22.3
1L	137	771	597	-63	27	-5	103	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.06	0.02	0.20	0.00	0.00	22.3
1M	137	771	597	-63	27	-5	103	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.06	0.02	0.20	0.00	0.00	22.3
1N	137	771	597	-63	27	-5	103	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.06	0.02	0.20	0.00	0.00	22.3
1O	137	771	597	-63	27	-5	103	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.06	0.02	0.20	0.00	0.00	22.3
1P	137	771	597	-63	27	-5	103	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.06	0.02	0.20	0.00	0.00	22.3
2	137	1023	925	-95	43	-8	135	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.03	0.31	0.00	0.00	22.3
apost= -- aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	165	771	181	-63	27	13	210	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.08	0.01	0.11	0.00	0.00	22.3
1B	165	771	181	-63	27	13	210	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.08	0.01	0.11	0.00	0.00	22.3
1C	165	771	181	-63	27	13	210	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.08	0.01	0.11	0.00	0.00	22.3
1D	165	771	181	-63	27	13	210	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.08	0.01	0.11	0.00	0.00	22.3
1E	165	771	181	-63	27	13	210	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.08	0.01	0.11	0.00	0.00	22.3
1F	165	771	181	-63	27	13	210	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.08	0.01	0.11	0.00	0.00	22.3
1G	165	771	181	-63	27	13	210	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.08	0.01	0.11	0.00	0.00	22.3
1H	165	771	181	-63	27	13	210	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.08	0.01	0.11	0.00	0.00	22.3
1I	165	771	181	-63	27	13	210	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.08	0.01	0.11	0.00	0.00	22.3
1J	165	771	181	-63	27	13	210	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.08	0.01	0.11	0.00	0.00	22.3
1K	165	771	181	-63	27	13	210	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.08	0.01	0.11	0.00	0.00	22.3
1L	165	771	181	-63	27	13	210	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.08	0.01	0.11	0.00	0.00	22.3
1M	165	771	181	-63	27	13	210	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.08	0.01	0.11	0.00	0.00	22.3
1N	165	771	181	-63	27	13	210	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.08	0.01	0.11	0.00	0.00	22.3
1O	165	771	181	-63	27	13	210	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.08	0.01	0.11	0.00	0.00	22.3
1P	165	771	181	-63	27	13	210	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.08	0.01	0.11	0.00	0.00	22.3
2	165	1023	295	-95	43	18	303	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.11	0.02	0.17	0.00	0.00	22.3
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	192	771	-236	-63	27	30	202	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.08	0.01	0.12	0.00	0.00	22.3
1B	192	771	-236	-63	27	30	202	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.08	0.01	0.12	0.00	0.00	22.3
1C	192	771	-236	-63	27	30	202	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.08	0.01	0.12	0.00	0.00	22.3
1D	192	771	-236	-63	27	30	202	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.08	0.01	0.12	0.00	0.00	22.3
1E	192	771	-236	-63	27	30	202	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.08	0.01	0.12	0.00	0.00	22.3
1F	192	771	-236	-63	27	30	202	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.08	0.01	0.12	0.00	0.00	22.3
1G	192	771	-236	-63	27	30	202	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.08	0.01	0.12	0.00	0.00	22.3
1H	192	771	-236	-63	27	30	202	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.08	0.01	0.12	0.00	0.00	22.3
1I	192	771	-236	-63	27	30	202	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.08	0.01	0.12	0.00	0.00	22.3
1J	192	771	-236	-63	27	30	202	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.08	0.01	0.12	0.00	0.00	22.3
1K	192	771	-236	-63	27	30	202	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.08	0.01	0.12	0.00	0.00	22.3
1L	192	771	-236	-63	27	30	202	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.08	0.01	0.12	0.00	0.00	22.3
1M	192	771	-236	-63	27	30	202	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.08	0.01	0.12	0.00	0.00	22.3
1N	192	771	-236	-63	27	30	202	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.08	0.01	0.12	0.00	0.00	22.3
1O	192	771	-236	-63	27	30	202	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.08	0.01	0.12	0.00	0.00	22.3
1P	192	771	-236	-63	27	30	202	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.08	0.01	0.12	0.00	0.00	22.3
2	192	1023	-336	-95	43	44	297	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.11	0.02	0.18	0.00	0.00	22.3
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	220	771	-653	-63	27	47	80	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.05	0.02	0.21	0.00	0.00	22.3
1B	220	771	-653	-63	27	47	80	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.05	0.02	0.21	0.00	0.00	22.3
1C	220	771	-653	-63	27	47	80	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.05	0.02	0.21	0.00	0.00	22.3
1D	220	771	-653	-63	27	47	80	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.05	0.02	0.21	0.00	0.00	22.3
1E	220																	

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1I	220	771	-653	-63	27	47	80	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.05	0.02	0.21	0.00	0.00	22.3
1J	220	771	-653	-63	27	47	80	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.05	0.02	0.21	0.00	0.00	22.3
1K	220	771	-653	-63	27	47	80	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.05	0.02	0.21	0.00	0.00	22.3
1L	220	771	-653	-63	27	47	80	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.05	0.02	0.21	0.00	0.00	22.3
1M	220	771	-653	-63	27	47	80	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.05	0.02	0.21	0.00	0.00	22.3
1N	220	771	-653	-63	27	47	80	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.05	0.02	0.21	0.00	0.00	22.3
1O	220	771	-653	-63	27	47	80	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.05	0.02	0.21	0.00	0.00	22.3
1P	220	771	-653	-63	27	47	80	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.05	0.02	0.21	0.00	0.00	22.3
2	220	1023	-966	-95	43	70	119	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.04	0.32	0.00	0.00	22.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	247	771	-1070	-63	27	64	-157	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.07	0.04	0.30	0.00	0.00	22.3
1B	247	771	-1070	-63	27	64	-157	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.07	0.04	0.30	0.00	0.00	22.3
1C	247	771	-1070	-63	27	64	-157	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.07	0.04	0.30	0.00	0.00	22.3
1D	247	771	-1070	-63	27	64	-157	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.07	0.04	0.30	0.00	0.00	22.3
1E	247	771	-1070	-63	27	64	-157	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.07	0.04	0.30	0.00	0.00	22.3
1F	247	771	-1070	-63	27	64	-157	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.07	0.04	0.30	0.00	0.00	22.3
1G	247	771	-1070	-63	27	64	-157	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.07	0.04	0.30	0.00	0.00	22.3
1H	247	771	-1070	-63	27	64	-157	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.07	0.04	0.30	0.00	0.00	22.3
1I	247	771	-1070	-63	27	64	-157	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.07	0.04	0.30	0.00	0.00	22.3
1J	247	771	-1070	-63	27	64	-157	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.07	0.04	0.30	0.00	0.00	22.3
1K	247	771	-1070	-63	27	64	-157	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.07	0.04	0.30	0.00	0.00	22.3
1L	247	771	-1070	-63	27	64	-157	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.07	0.04	0.30	0.00	0.00	22.3
1M	247	771	-1070	-63	27	64	-157	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.07	0.04	0.30	0.00	0.00	22.3
1N	247	771	-1070	-63	27	64	-157	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.07	0.04	0.30	0.00	0.00	22.3
1O	247	771	-1070	-63	27	64	-157	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.07	0.04	0.30	0.00	0.00	22.3
1P	247	771	-1070	-63	27	64	-157	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.07	0.04	0.30	0.00	0.00	22.3
2	247	1023	-1597	-95	43	96	-233	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.10	0.05	0.46	0.00	0.00	22.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	275	771	-1487	-63	27	82	-509	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.15	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
1B	275	771	-1487	-63	27	82	-509	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.15	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
1C	275	771	-1487	-63	27	82	-509	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.15	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
1D	275	771	-1487	-63	27	82	-509	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.15	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
1E	275	771	-1487	-63	27	82	-509	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.15	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
1F	275	771	-1487	-63	27	82	-509	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.15	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
1G	275	771	-1487	-63	27	82	-509	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.15	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
1H	275	771	-1487	-63	27	82	-509	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.15	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
1I	275	771	-1487	-63	27	82	-509	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.15	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
1J	275	771	-1487	-63	27	82	-509	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.15	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
1K	275	771	-1487	-63	27	82	-509	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.15	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
1L	275	771	-1487	-63	27	82	-509	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.15	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
1M	275	771	-1487	-63	27	82	-509	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.15	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
1N	275	771	-1487	-63	27	82	-509	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.15	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
1O	275	771	-1487	-63	27	82	-509	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.15	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
1P	275	771	-1487	-63	27	82	-509	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.15	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
2	275	1023	-2227	-95	43	123	-759	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.22	0.07	0.60	0.00	0.00	22.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 4 NI 11468 NF 11467 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 8.8400 4.1616 16.0016 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	548	2186	327	-25	444	-656	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.17	0.07	0.55	0.00	0.00	22.3
1B	0	548	2186	327	-25	444	-656	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.17	0.07	0.55	0.00	0.00	22.3
1C	0	548	2186	327	-25	444	-656	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.17	0.07	0.55	0.00	0.00	22.3
1D	0	548	2186	327	-25	444	-656	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.17	0.07	0.55	0.00	0.00	22.3
1E	0	548	2186	327	-25	444	-656	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.17	0.07	0.55	0.00	0.00	22.3
1F	0	548	2186	327	-25	444	-656	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.17	0.07	0.55	0.00	0.00	22.3
1G	0	548	2186	327	-25	444	-656	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.17	0.07	0.55	0.00	0.00	22.3
1H	0	548	2186	327	-25	444	-656	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.17	0.07	0.55	0.00	0.00	22.3
1I	0	548	2186	327	-25	444	-656	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.17	0.07	0.55	0.00	0.00	22.3
1J	0	548	2186	327	-25	444	-656	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.17	0.07	0.55	0.00	0.00	22.3
1K	0	548	2186	327	-25	444	-656	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.17	0.07	0.55	0.00	0.00	22.3
1L	0	548	2186	327	-25	444	-656	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.17	0.07	0.55	0.00	0.00	22.3
1M	0	548	2186	327	-25	444	-656	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.17	0.07	0.55	0.00	0.00	22.3
1N	0	548	2186	327	-25	444	-656	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.17	0.07	0.55	0.00	0.00	22.3
1O	0	548	2186	327	-25	444	-656	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.17	0.07	0.55	0.00	0.00	22.3
1P	0	548	2186	327	-25	444	-656	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.17	0.07	0.55	0.00	0.00	22.3
2	0	765	3307	465	-40	633	-987	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.26	0.10	0.84	0.00	0.00	22.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	29	548	1770	327	-25	349	-82	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.13	0.06	0.46	0.00	0.00	22.3
1B	29	548	1770	327	-25	349	-82	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.13	0.06	0.46	0.00	0.00	22.3
1C	29	548	1770	327	-25	349	-82	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.13	0.06	0.46	0.00	0.00	22.3
1D	29	548	1770	327	-25	349	-82	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.13	0.06	0.46	0.00	0.00	22.3
1E	29	548	1770	327	-25	349	-82	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.13	0.06	0.46	0.00	0.00	22.3
1F	29	548	1770	327	-25	349	-82	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.13	0.06	0.46	0.00	0.00	22.3
1G	29	548	1770	327	-25	349	-82	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.13	0.06	0.46	0.00	0.00	22.3
1H	29	548	1770	327	-25	349	-82	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.13	0.06	0.46	0.00	0.00	22.3
1I	29	548	1770	327	-25	349	-82	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.13	0.06	0.46	0.00	0.00	22.3

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 5 NI 11602 NF 13834 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 12.4800 5.8752 21.3552 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza			aswta	aswto	PASSO
	--													Fx,M	Bielle	V,Mx			
	cm		kg			kg*m			cmq								cmq/m		cm
1A	0	-204	4475	-74	45	-114	-3411	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.78	0.14	1.11	3.37	0.07	9.3	
1B	0	-204	4475	-74	45	-114	-3411	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.78	0.14	1.11	3.37	0.07	9.3	
1C	0	-204	4475	-74	45	-114	-3411	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.78	0.14	1.11	3.37	0.07	9.3	
1D	0	-204	4475	-74	45	-114	-3411	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.78	0.14	1.11	3.37	0.07	9.3	
1E	0	-204	4475	-74	45	-114	-3411	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.78	0.14	1.11	3.37	0.07	9.3	
1F	0	-204	4475	-74	45	-114	-3411	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.78	0.14	1.11	3.37	0.07	9.3	
1G	0	-204	4475	-74	45	-114	-3411	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.78	0.14	1.11	3.37	0.07	9.3	
1H	0	-204	4475	-74	45	-114	-3411	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.78	0.14	1.11	3.37	0.07	9.3	
1I	0	-204	4475	-74	45	-114	-3411	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.78	0.14	1.11	3.37	0.07	9.3	
1J	0	-204	4475	-74	45	-114	-3411	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.78	0.14	1.11	3.37	0.07	9.3	
1K	0	-204	4475	-74	45	-114	-3411	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.78	0.14	1.11	3.37	0.07	9.3	
1L	0	-204	4475	-74	45	-114	-3411	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.78	0.14	1.11	3.37	0.07	9.3	
1M	0	-204	4475	-74	45	-114	-3411	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.78	0.14	1.11	3.37	0.07	9.3	
1N	0	-204	4475	-74	45	-114	-3411	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.78	0.14	1.11	3.37	0.07	9.3	
1O	0	-204	4475	-74	45	-114	-3411	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.78	0.14	1.11	3.37	0.07	9.3	
1P	0	-204	4475	-74	45	-114	-3411	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.78	0.14	1.11	3.37	0.07	9.3	
2	0	-396	6797	-113	66	-173	-5174	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.80	0.21	1.70	5.13	0.10	9.3	

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	38	-204	3748	-74	45	-86	-1838	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.42	0.12	0.95	0.00	0.00	9.3
1B	38	-204	3748	-74	45	-86	-1838	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.42	0.12	0.95	0.00	0.00	9.3
1C	38	-204	3748	-74	45	-86	-1838	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.42	0.12	0.95	0.00	0.00	9.3
1D	38	-204	3748	-74	45	-86	-1838	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.42	0.12	0.95	0.00	0.00	9.3
1E	38	-204	3748	-74	45	-86	-1838	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.42	0.12	0.95	0.00	0.00	9.3
1F	38	-204	3748	-74	45	-86	-1838	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.42	0.12	0.95	0.00	0.00	9.3
1G	38	-204	3748	-74	45	-86	-1838	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.42	0.12	0.95	0.00	0.00	9.3
1H	38	-204	3748	-74	45	-86	-1838	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.42	0.12	0.95	0.00	0.00	9.3
1I	38	-204	3748	-74	45	-86	-1838	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.42	0.12	0.95	0.00	0.00	9.3
1J	38	-204	3748	-74	45	-86	-1838	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.42	0.12	0.95	0.00	0.00	9.3
1K	38	-204	3748	-74	45	-86	-1838	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.42	0.12	0.95	0.00	0.00	9.3
1L	38	-204	3748	-74	45	-86	-1838	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.42	0.12	0.95	0.00	0.00	9.3
1M	38	-204	3748	-74	45	-86	-1838	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.42	0.12	0.95	0.00	0.00	9.3
1N	38	-204	3748	-74	45	-86	-1838	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.42	0.12	0.95	0.00	0.00	9.3
1O	38	-204	3748	-74	45	-86	-1838	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.42	0.12	0.95	0.00	0.00	9.3
1P	38	-204	3748	-74	45	-86	-1838	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.42	0.12	0.95	0.00	0.00	9.3
2	38	-396	5690	-113	66	-130	-2785	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.63	0.17	1.45	4.29	0.10	9.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	77	-204	3021	-74	45	-58	-543	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.12	0.09	0.79	0.00	0.00	22.3
1B	77	-204	3021	-74	45	-58	-543	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.12	0.09	0.79	0.00	0.00	22.3
1C	77	-204	3021	-74	45	-58	-543	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.12	0.09	0.79	0.00	0.00	22.3
1D	77	-204	3021	-74	45	-58	-543	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.12	0.09	0.79	0.00	0.00	22.3
1E	77	-204	3021	-74	45	-58	-543	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.12	0.09	0.79	0.00	0.00	22.3
1F	77	-204	3021	-74	45	-58	-543	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.12	0.09	0.79	0.00	0.00	22.3
1G	77	-204	3021	-74	45	-58	-543	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.12	0.09	0.79	0.00	0.00	22.3
1H	77	-204	3021	-74	45	-58	-543	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.12	0.09	0.79	0.00	0.00	22.3
1I	77	-204	3021	-74	45	-58	-543	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.12	0.09	0.79	0.00	0.00	22.3
1J	77	-204	3021	-74	45	-58	-543	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.12	0.09	0.79	0.00	0.00	22.3
1K	77	-204	3021	-74	45	-58	-543	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.12	0.09	0.79	0.00	0.00	22.3
1L	77	-204	3021	-74	45	-58	-543	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.12	0.09	0.79	0.00	0.00	22.3
1M	77	-204	3021	-74	45	-58	-543	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.12	0.09	0.79	0.00	0.00	22.3
1N	77	-204	3021	-74	45	-58	-543	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.12	0.09	0.79	0.00	0.00	22.3
1O	77	-204	3021	-74	45	-58	-543	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.12	0.09	0.79	0.00	0.00	22.3
1P	77	-204	3021	-74	45	-58	-543	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.12	0.09	0.79	0.00	0.00	22.3
2	77	-396	4583	-113	66	-86	-819	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.17	0.14	1.20	3.46	0.10	22.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	115	-204	2293	-74	45	-29	474	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.10	0.07	0.62	0.00	0.00	22.3
1B	115	-204	2293	-74	45	-29	474	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.10	0.07	0.62	0.00	0.00	22.3
1C	115	-204	2293	-74	45	-29	474	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.10	0.07	0.62	0.00	0.00	22.3
1D	115	-204	2293	-74	45	-29	474	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.10	0.07	0.62	0.00	0.00	22.3
1E	115	-204	2293	-74	45	-29	474	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.10	0.07	0.62	0.00	0.00	22.3
1F	115	-204	2293	-74	45	-29	474	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.10	0.07	0.62	0.00	0.00	22.3
1G	115	-204	2293	-74	45	-29	474	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.10	0.07	0.62	0.00	0.00	22.3
1H	115	-204	2293	-74	45	-29	474	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.10	0.07	0.62	0.00	0.00	22.3
1I	115	-204	2293	-74	45	-29	474	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.10	0.07	0.62	0.00	0.00	22.3
1J	115	-204	2293	-74	45	-29	474	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.10	0.07	0.62	0.00	0.00	22.3
1K	115	-204	2293	-74	45	-29	474	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.10	0.07	0.62	0.00	0.00	22.3
1L	115	-204	2293	-74	45	-29	474	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.10	0.07	0.62	0.00	0.00	22.3
1M	115	-204	2293	-74	45	-29	474	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.10	0.07	0.62	0.00	0.00	22.3
1N	115	-204	2293	-74	45	-29	474	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.10	0.07	0.62	0.00	0.00	22.3
1O	115	-204	2293	-74	45	-29	474	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.10	0.07	0.62	0.00	0.00	22.3
1P	115	-204	2293	-74	45	-29	474	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.10	0.07	0.62	0.00	0.00	22.3
2	115	-396	3475	-113	66	-43	722	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.15	0.11	0.93	0.00	0.00	22.3

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1M	306	-204	-1343	-74	45	112	1384	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.31	0.05	0.41	0.00	0.00	22.3
1N	306	-204	-1343	-74	45	112	1384	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.31	0.05	0.41	0.00	0.00	22.3
10	306	-204	-1343	-74	45	112	1384	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.31	0.05	0.41	0.00	0.00	22.3
1P	306	-204	-1343	-74	45	112	1384	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.31	0.05	0.41	0.00	0.00	22.3
2	306	-396	-2061	-113	66	172	2077	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.47	0.07	0.61	0.00	0.00	22.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	344	-204	-2070	-74	45	140	732	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.16	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1B	344	-204	-2070	-74	45	140	732	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.16	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1C	344	-204	-2070	-74	45	140	732	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.16	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1D	344	-204	-2070	-74	45	140	732	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.16	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1E	344	-204	-2070	-74	45	140	732	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.16	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1F	344	-204	-2070	-74	45	140	732	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.16	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1G	344	-204	-2070	-74	45	140	732	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.16	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1H	344	-204	-2070	-74	45	140	732	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.16	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1I	344	-204	-2070	-74	45	140	732	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.16	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1J	344	-204	-2070	-74	45	140	732	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.16	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1K	344	-204	-2070	-74	45	140	732	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.16	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1L	344	-204	-2070	-74	45	140	732	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.16	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1M	344	-204	-2070	-74	45	140	732	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.16	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1N	344	-204	-2070	-74	45	140	732	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.16	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
10	344	-204	-2070	-74	45	140	732	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.16	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1P	344	-204	-2070	-74	45	140	732	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.16	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
2	344	-396	-3168	-113	66	215	1077	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.23	0.10	0.86	0.00	0.00	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	383	-204	-2797	-74	45	168	-199	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.05	0.09	0.74	0.00	0.00	9.3
1B	383	-204	-2797	-74	45	168	-199	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.05	0.09	0.74	0.00	0.00	9.3
1C	383	-204	-2797	-74	45	168	-199	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.05	0.09	0.74	0.00	0.00	9.3
1D	383	-204	-2797	-74	45	168	-199	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.05	0.09	0.74	0.00	0.00	9.3
1E	383	-204	-2797	-74	45	168	-199	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.05	0.09	0.74	0.00	0.00	9.3
1F	383	-204	-2797	-74	45	168	-199	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.05	0.09	0.74	0.00	0.00	9.3
1G	383	-204	-2797	-74	45	168	-199	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.05	0.09	0.74	0.00	0.00	9.3
1H	383	-204	-2797	-74	45	168	-199	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.05	0.09	0.74	0.00	0.00	9.3
1I	383	-204	-2797	-74	45	168	-199	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.05	0.09	0.74	0.00	0.00	9.3
1J	383	-204	-2797	-74	45	168	-199	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.05	0.09	0.74	0.00	0.00	9.3
1K	383	-204	-2797	-74	45	168	-199	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.05	0.09	0.74	0.00	0.00	9.3
1L	383	-204	-2797	-74	45	168	-199	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.05	0.09	0.74	0.00	0.00	9.3
1M	383	-204	-2797	-74	45	168	-199	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.05	0.09	0.74	0.00	0.00	9.3
1N	383	-204	-2797	-74	45	168	-199	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.05	0.09	0.74	0.00	0.00	9.3
10	383	-204	-2797	-74	45	168	-199	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.05	0.09	0.74	0.00	0.00	9.3
1P	383	-204	-2797	-74	45	168	-199	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.05	0.09	0.74	0.00	0.00	9.3
2	383	-396	-4275	-113	66	259	-347	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.07	0.13	1.13	3.22	0.10	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 6 NI 13834 NF 11473 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 11.5700 5.4468 20.0168 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-124	2243	-106	-232	-199	-277	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.06	0.11	1.06	1.69	0.36	9.3
1B	0	-124	2243	-106	-232	-199	-277	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.06	0.11	1.06	1.69	0.36	9.3
1C	0	-124	2243	-106	-232	-199	-277	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.06	0.11	1.06	1.69	0.36	9.3
1D	0	-124	2243	-106	-232	-199	-277	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.06	0.11	1.06	1.69	0.36	9.3
1E	0	-124	2243	-106	-232	-199	-277	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.06	0.11	1.06	1.69	0.36	9.3
1F	0	-124	2243	-106	-232	-199	-277	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.06	0.11	1.06	1.69	0.36	9.3
1G	0	-124	2243	-106	-232	-199	-277	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.06	0.11	1.06	1.69	0.36	9.3
1H	0	-124	2243	-106	-232	-199	-277	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.06	0.11	1.06	1.69	0.36	9.3
1I	0	-124	2243	-106	-232	-199	-277	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.06	0.11	1.06	1.69	0.36	9.3
1J	0	-124	2243	-106	-232	-199	-277	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.06	0.11	1.06	1.69	0.36	9.3
1K	0	-124	2243	-106	-232	-199	-277	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.06	0.11	1.06	1.69	0.36	9.3
1L	0	-124	2243	-106	-232	-199	-277	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.06	0.11	1.06	1.69	0.36	9.3
1M	0	-124	2243	-106	-232	-199	-277	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.06	0.11	1.06	1.69	0.36	9.3
1N	0	-124	2243	-106	-232	-199	-277	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.06	0.11	1.06	1.69	0.36	9.3
10	0	-124	2243	-106	-232	-199	-277	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.06	0.11	1.06	1.69	0.36	9.3
1P	0	-124	2243	-106	-232	-199	-277	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.06	0.11	1.06	1.69	0.36	9.3
2	0	-304	3436	-165	-339	-306	-472	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.10	0.17	1.59	2.59	0.52	9.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	34	-124	1640	-106	-232	-163	379	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.08	0.09	0.92	0.00	0.00	9.3
1B	34	-124	1640	-106	-232	-163	379	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.08	0.09	0.92	0.00	0.00	9.3
1C	34	-124	1640	-106	-232	-163	379	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.08	0.09	0.92	0.00	0.00	9.3
1D	34	-124	1640	-106	-232	-163	379	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.08	0.09	0.92	0.00	0.00	9.3
1E	34	-124	1640	-106	-232	-163	379	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.08	0.09	0.92	0.00	0.00	9.3
1F	34	-124	1640	-106	-232	-163	379	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.08	0.09	0.92	0.00	0.00	9.3
1G	34	-124	1640	-106	-232	-163	379	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.08	0.09	0.92	0.00	0.00	9.3
1H	34	-124	1640	-106	-232	-163	379	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.08	0.09	0.92	0.00	0.00	9.3
1I	34	-124	1640	-106	-232	-163	379	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.08	0.09	0.92	0.00	0.00	9.3
1J	34	-124	1640	-106	-232	-163	379	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.08	0.09	0.92	0.00	0.00	9.3
1K	34	-124	1640	-106	-232	-163	379	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.08	0.09	0.92	0.00	0.00	9.3
1L	34	-124	1640	-106	-232	-163	379	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.08	0.09	0.92	0.00	0.00	9.3
1M	34	-124	1640	-106	-232	-163	379	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.08	0.09	0.92	0.00	0.00	9.3

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1A	34	-124	1640	-106	-232	-163	379	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.08	0.09	0.92	0.00	0.00	9.3
10	34	-124	1640	-106	-232	-163	379	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.08	0.09	0.92	0.00	0.00	9.3
1P	34	-124	1640	-106	-232	-163	379	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.08	0.09	0.92	0.00	0.00	9.3
2	34	-304	2520	-165	-339	-250	535	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.11	0.14	1.37	1.90	0.52	9.3
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	68	-124	1037	-106	-232	-127	831	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.19	0.08	0.79	0.00	0.00	22.3
1B	68	-124	1037	-106	-232	-127	831	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.19	0.08	0.79	0.00	0.00	22.3
1C	68	-124	1037	-106	-232	-127	831	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.19	0.08	0.79	0.00	0.00	22.3
1D	68	-124	1037	-106	-232	-127	831	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.19	0.08	0.79	0.00	0.00	22.3
1E	68	-124	1037	-106	-232	-127	831	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.19	0.08	0.79	0.00	0.00	22.3
1F	68	-124	1037	-106	-232	-127	831	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.19	0.08	0.79	0.00	0.00	22.3
1G	68	-124	1037	-106	-232	-127	831	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.19	0.08	0.79	0.00	0.00	22.3
1H	68	-124	1037	-106	-232	-127	831	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.19	0.08	0.79	0.00	0.00	22.3
1I	68	-124	1037	-106	-232	-127	831	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.19	0.08	0.79	0.00	0.00	22.3
1J	68	-124	1037	-106	-232	-127	831	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.19	0.08	0.79	0.00	0.00	22.3
1K	68	-124	1037	-106	-232	-127	831	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.19	0.08	0.79	0.00	0.00	22.3
1L	68	-124	1037	-106	-232	-127	831	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.19	0.08	0.79	0.00	0.00	22.3
1M	68	-124	1037	-106	-232	-127	831	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.19	0.08	0.79	0.00	0.00	22.3
1N	68	-124	1037	-106	-232	-127	831	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.19	0.08	0.79	0.00	0.00	22.3
10	68	-124	1037	-106	-232	-127	831	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.19	0.08	0.79	0.00	0.00	22.3
1P	68	-124	1037	-106	-232	-127	831	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.19	0.08	0.79	0.00	0.00	22.3
2	68	-304	1604	-165	-339	-194	1231	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.27	0.11	1.17	1.21	0.52	22.3
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	101	-124	435	-106	-232	-91	1080	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.25	0.06	0.65	0.00	0.00	22.3
1B	101	-124	435	-106	-232	-91	1080	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.25	0.06	0.65	0.00	0.00	22.3
1C	101	-124	435	-106	-232	-91	1080	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.25	0.06	0.65	0.00	0.00	22.3
1D	101	-124	435	-106	-232	-91	1080	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.25	0.06	0.65	0.00	0.00	22.3
1E	101	-124	435	-106	-232	-91	1080	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.25	0.06	0.65	0.00	0.00	22.3
1F	101	-124	435	-106	-232	-91	1080	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.25	0.06	0.65	0.00	0.00	22.3
1G	101	-124	435	-106	-232	-91	1080	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.25	0.06	0.65	0.00	0.00	22.3
1H	101	-124	435	-106	-232	-91	1080	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.25	0.06	0.65	0.00	0.00	22.3
1I	101	-124	435	-106	-232	-91	1080	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.25	0.06	0.65	0.00	0.00	22.3
1J	101	-124	435	-106	-232	-91	1080	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.25	0.06	0.65	0.00	0.00	22.3
1K	101	-124	435	-106	-232	-91	1080	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.25	0.06	0.65	0.00	0.00	22.3
1L	101	-124	435	-106	-232	-91	1080	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.25	0.06	0.65	0.00	0.00	22.3
1M	101	-124	435	-106	-232	-91	1080	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.25	0.06	0.65	0.00	0.00	22.3
1N	101	-124	435	-106	-232	-91	1080	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.25	0.06	0.65	0.00	0.00	22.3
10	101	-124	435	-106	-232	-91	1080	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.25	0.06	0.65	0.00	0.00	22.3
1P	101	-124	435	-106	-232	-91	1080	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.25	0.06	0.65	0.00	0.00	22.3
2	101	-304	687	-165	-339	-139	1618	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.36	0.09	0.97	0.00	0.00	22.3
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	135	-124	-168	-106	-232	-56	1125	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.26	0.05	0.59	0.00	0.00	22.3
1B	135	-124	-168	-106	-232	-56	1125	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.26	0.05	0.59	0.00	0.00	22.3
1C	135	-124	-168	-106	-232	-56	1125	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.26	0.05	0.59	0.00	0.00	22.3
1D	135	-124	-168	-106	-232	-56	1125	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.26	0.05	0.59	0.00	0.00	22.3
1E	135	-124	-168	-106	-232	-56	1125	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.26	0.05	0.59	0.00	0.00	22.3
1F	135	-124	-168	-106	-232	-56	1125	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.26	0.05	0.59	0.00	0.00	22.3
1G	135	-124	-168	-106	-232	-56	1125	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.26	0.05	0.59	0.00	0.00	22.3
1H	135	-124	-168	-106	-232	-56	1125	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.26	0.05	0.59	0.00	0.00	22.3
1I	135	-124	-168	-106	-232	-56	1125	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.26	0.05	0.59	0.00	0.00	22.3
1J	135	-124	-168	-106	-232	-56	1125	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.26	0.05	0.59	0.00	0.00	22.3
1K	135	-124	-168	-106	-232	-56	1125	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.26	0.05	0.59	0.00	0.00	22.3
1L	135	-124	-168	-106	-232	-56	1125	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.26	0.05	0.59	0.00	0.00	22.3
1M	135	-124	-168	-106	-232	-56	1125	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.26	0.05	0.59	0.00	0.00	22.3
1N	135	-124	-168	-106	-232	-56	1125	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.26	0.05	0.59	0.00	0.00	22.3
10	135	-124	-168	-106	-232	-56	1125	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.26	0.05	0.59	0.00	0.00	22.3
1P	135	-124	-168	-106	-232	-56	1125	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.26	0.05	0.59	0.00	0.00	22.3
2	135	-304	-229	-165	-339	-83	1696	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.38	0.08	0.86	0.00	0.00	22.3
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	169	-124	-771	-106	-232	-20	966	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.22	0.07	0.73	0.00	0.00	22.3
1B	169	-124	-771	-106	-232	-20	966	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.22	0.07	0.73	0.00	0.00	22.3
1C	169	-124	-771	-106	-232	-20	966	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.22	0.07	0.73	0.00	0.00	22.3
1D	169	-124	-771	-106	-232	-20	966	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.22	0.07	0.73	0.00	0.00	22.3
1E	169	-124	-771	-106	-232	-20	966	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.22	0.07	0.73	0.00	0.00	22.3
1F	169	-124	-771	-106	-232	-20	966	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.22	0.07	0.73	0.00	0.00	22.3
1G	169	-124	-771	-106	-232	-20	966	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.22	0.07	0.73	0.00	0.00	22.3
1H	169	-124	-771	-106	-232	-20	966	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.22	0.07	0.73	0.00	0.00	22.3
1I	169	-124	-771	-106	-232	-20	966	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.22	0.07	0.73	0.00	0.00	22.3
1J	169	-124	-771	-106	-232	-20	966	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.22	0.07	0.73	0.00	0.00	22.3
1K	169	-124	-771	-106	-232	-20	966	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.22	0.07	0.73	0.00	0.00	22.3
1L	169	-124	-771	-106	-232	-20	966	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.22	0.07	0.73	0.00	0.00	22.3
1M	169	-124	-771	-106	-232	-20	966	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.22	0.07	0.73	0.00	0.00	22.3
1N	169	-124	-771	-106	-232	-20	966	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.22	0.07	0.73	0.00	0.00	22.3
10	169	-124	-771	-106	-232	-20	966	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.22	0.07	0.73	0.00	0.00	22.3
1P	169	-124	-771	-106	-232	-20	966	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.22	0.07	0.73	0.00	0.00	22.3
2	169	-304	-1145	-165	-339	-27	1464	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.33	0.10	1.07	0.86	0.52	22.3
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	203	-124	-1374	-106	-232	16	604	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.14	0.09	0.86	0.00	0.00	22.3
1B	203	-124	-1374	-106	-232	16	604	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.14	0.09	0.86	0.00	0.00	

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 11.5700 5.4468 20.0168 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx, M	Bielle	V, Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-513	4361	237	55	433	-3120	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.70	0.13	1.12	3.29	0.08	9.3
1B	0	-513	4361	237	55	433	-3120	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.70	0.13	1.12	3.29	0.08	9.3
1C	0	-513	4361	237	55	433	-3120	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.70	0.13	1.12	3.29	0.08	9.3
1D	0	-513	4361	237	55	433	-3120	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.70	0.13	1.12	3.29	0.08	9.3
1E	0	-513	4361	237	55	433	-3120	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.70	0.13	1.12	3.29	0.08	9.3
1F	0	-513	4361	237	55	433	-3120	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.70	0.13	1.12	3.29	0.08	9.3
1G	0	-513	4361	237	55	433	-3120	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.70	0.13	1.12	3.29	0.08	9.3
1H	0	-513	4361	237	55	433	-3120	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.70	0.13	1.12	3.29	0.08	9.3
1I	0	-513	4361	237	55	433	-3120	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.70	0.13	1.12	3.29	0.08	9.3
1J	0	-513	4361	237	55	433	-3120	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.70	0.13	1.12	3.29	0.08	9.3
1K	0	-513	4361	237	55	433	-3120	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.70	0.13	1.12	3.29	0.08	9.3
1L	0	-513	4361	237	55	433	-3120	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.70	0.13	1.12	3.29	0.08	9.3
1M	0	-513	4361	237	55	433	-3120	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.70	0.13	1.12	3.29	0.08	9.3
1N	0	-513	4361	237	55	433	-3120	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.70	0.13	1.12	3.29	0.08	9.3
1O	0	-513	4361	237	55	433	-3120	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.70	0.13	1.12	3.29	0.08	9.3
1P	0	-513	4361	237	55	433	-3120	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.70	0.13	1.12	3.29	0.08	9.3
2	0	-870	6592	348	71	635	-4725	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.72	0.20	1.68	4.97	0.11	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	35	-513	3730	237	55	349	-1688	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.37	0.12	0.98	0.00	0.00	9.3
1B	35	-513	3730	237	55	349	-1688	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.37	0.12	0.98	0.00	0.00	9.3
1C	35	-513	3730	237	55	349	-1688	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.37	0.12	0.98	0.00	0.00	9.3
1D	35	-513	3730	237	55	349	-1688	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.37	0.12	0.98	0.00	0.00	9.3
1E	35	-513	3730	237	55	349	-1688	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.37	0.12	0.98	0.00	0.00	9.3
1F	35	-513	3730	237	55	349	-1688	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.37	0.12	0.98	0.00	0.00	9.3
1G	35	-513	3730	237	55	349	-1688	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.37	0.12	0.98	0.00	0.00	9.3
1H	35	-513	3730	237	55	349	-1688	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.37	0.12	0.98	0.00	0.00	9.3
1I	35	-513	3730	237	55	349	-1688	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.37	0.12	0.98	0.00	0.00	9.3
1J	35	-513	3730	237	55	349	-1688	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.37	0.12	0.98	0.00	0.00	9.3
1K	35	-513	3730	237	55	349	-1688	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.37	0.12	0.98	0.00	0.00	9.3
1L	35	-513	3730	237	55	349	-1688	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.37	0.12	0.98	0.00	0.00	9.3
1M	35	-513	3730	237	55	349	-1688	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.37	0.12	0.98	0.00	0.00	9.3
1N	35	-513	3730	237	55	349	-1688	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.37	0.12	0.98	0.00	0.00	9.3
1O	35	-513	3730	237	55	349	-1688	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.37	0.12	0.98	0.00	0.00	9.3
1P	35	-513	3730	237	55	349	-1688	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.37	0.12	0.98	0.00	0.00	9.3
2	35	-870	5632	348	71	512	-2562	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.56	0.17	1.46	4.25	0.11	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	71	-513	3098	237	55	265	-480	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.10	0.84	0.00	0.00	22.3
1B	71	-513	3098	237	55	265	-480	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.10	0.84	0.00	0.00	22.3
1C	71	-513	3098	237	55	265	-480	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.10	0.84	0.00	0.00	22.3
1D	71	-513	3098	237	55	265	-480	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.10	0.84	0.00	0.00	22.3
1E	71	-513	3098	237	55	265	-480	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.10	0.84	0.00	0.00	22.3
1F	71	-513	3098	237	55	265	-480	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.10	0.84	0.00	0.00	22.3
1G	71	-513	3098	237	55	265	-480	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.10	0.84	0.00	0.00	22.3
1H	71	-513	3098	237	55	265	-480	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.10	0.84	0.00	0.00	22.3
1I	71	-513	3098	237	55	265	-480	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.10	0.84	0.00	0.00	22.3
1J	71	-513	3098	237	55	265	-480	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.10	0.84	0.00	0.00	22.3
1K	71	-513	3098	237	55	265	-480	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.10	0.84	0.00	0.00	22.3
1L	71	-513	3098	237	55	265	-480	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.10	0.84	0.00	0.00	22.3
1M	71	-513	3098	237	55	265	-480	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.10	0.84	0.00	0.00	22.3
1N	71	-513	3098	237	55	265	-480	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.10	0.84	0.00	0.00	22.3
1O	71	-513	3098	237	55	265	-480	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.10	0.84	0.00	0.00	22.3
1P	71	-513	3098	237	55	265	-480	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.10	0.84	0.00	0.00	22.3
2	71	-870	4673	348	71	389	-738	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.14	0.15	1.24	3.52	0.11	22.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	106	-513	2467	237	55	182	505	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.10	0.08	0.68	0.00	0.00	22.3
1B	106	-513	2467	237	55	182	505	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.10	0.08	0.68	0.00	0.00	22.3
1C	106	-513	2467	237	55	182	505	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.10	0.08	0.68	0.00	0.00	22.3
1D	106	-513	2467	237	55	182	505	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.10	0.08	0.68	0.00	0.00	22.3
1E	106	-513	2467	237	55	182	505	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.10	0.08	0.68	0.00	0.00	22.3
1F	106	-513	2467	237	55	182	505	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.10	0.08	0.68	0.00	0.00	22.3
1G	106	-513	2467	237	55	182	505	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.10	0.08	0.68	0.00	0.00	22.3
1H	106	-513	2467	237	55	182	505	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.10	0.08	0.68	0.00	0.00	22.3
1I	106	-513	2467	237	55	182	505	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.10	0.08	0.68	0.00	0.00	22.3
1J	106	-513	2467	237	55	182	505	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.10	0.08	0.68	0.00	0.00	22.3
1K	106	-513	2467	237	55	182	505	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.10	0.08	0.68	0.00	0.00	22.3
1L	106	-513	2467	237	55	182	505	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.10	0.08	0.68	0.00	0.00	22.3
1M	106	-513	2467	237	55	182	505	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.10	0.08	0.68	0.00	0.00	22.3
1N	106	-513	2467	237	55	182	505	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.10	0.08	0.68	0.00	0.00	22.3
1O	106	-513	2467	237	55	182	505	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.10	0.08	0.68	0.00	0.00	22.3
1P	106	-513	2467	237	55	182	505	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.10	0.08	0.68	0.00	0.00	22.3
2	106	-870	3713	348	71	266	746	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.14	0.12	0.98	0.00	0.00	22.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	142	-513	1836	237	55	98	1267	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.27	0.06	0.54	0.00	0.00	22.3
1B	142	-513	1836	237	55	98	1267	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.27	0.06	0.54	0.00	0.00	22.3

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

2	283	-870	-1085	348	71	-349	3071	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.68	0.04	0.41	0.00	0.00	22.3
apost= --		aant= 1.54		ainf= 1.54		asup= --		staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)										
1A	319	-513	-1321	237	55	-321	1723	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.38	0.05	0.42	0.00	0.00	9.3
1B	319	-513	-1321	237	55	-321	1723	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.38	0.05	0.42	0.00	0.00	9.3
1C	319	-513	-1321	237	55	-321	1723	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.38	0.05	0.42	0.00	0.00	9.3
1D	319	-513	-1321	237	55	-321	1723	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.38	0.05	0.42	0.00	0.00	9.3
1E	319	-513	-1321	237	55	-321	1723	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.38	0.05	0.42	0.00	0.00	9.3
1F	319	-513	-1321	237	55	-321	1723	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.38	0.05	0.42	0.00	0.00	9.3
1G	319	-513	-1321	237	55	-321	1723	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.38	0.05	0.42	0.00	0.00	9.3
1H	319	-513	-1321	237	55	-321	1723	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.38	0.05	0.42	0.00	0.00	9.3
1I	319	-513	-1321	237	55	-321	1723	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.38	0.05	0.42	0.00	0.00	9.3
1J	319	-513	-1321	237	55	-321	1723	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.38	0.05	0.42	0.00	0.00	9.3
1K	319	-513	-1321	237	55	-321	1723	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.38	0.05	0.42	0.00	0.00	9.3
1L	319	-513	-1321	237	55	-321	1723	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.38	0.05	0.42	0.00	0.00	9.3
1M	319	-513	-1321	237	55	-321	1723	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.38	0.05	0.42	0.00	0.00	9.3
1N	319	-513	-1321	237	55	-321	1723	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.38	0.05	0.42	0.00	0.00	9.3
10	319	-513	-1321	237	55	-321	1723	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.38	0.05	0.42	0.00	0.00	9.3
1P	319	-513	-1321	237	55	-321	1723	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.38	0.05	0.42	0.00	0.00	9.3
2	319	-870	-2044	348	71	-472	2517	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.55	0.07	0.62	0.00	0.00	9.3

apost= --		aant= 1.54		ainf= 1.54		asup= --		staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)										
1A	354	-513	-1952	237	55	-405	1144	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.25	0.07	0.56	0.00	0.00	9.3
1B	354	-513	-1952	237	55	-405	1144	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.25	0.07	0.56	0.00	0.00	9.3
1C	354	-513	-1952	237	55	-405	1144	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.25	0.07	0.56	0.00	0.00	9.3
1D	354	-513	-1952	237	55	-405	1144	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.25	0.07	0.56	0.00	0.00	9.3
1E	354	-513	-1952	237	55	-405	1144	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.25	0.07	0.56	0.00	0.00	9.3
1F	354	-513	-1952	237	55	-405	1144	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.25	0.07	0.56	0.00	0.00	9.3
1G	354	-513	-1952	237	55	-405	1144	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.25	0.07	0.56	0.00	0.00	9.3
1H	354	-513	-1952	237	55	-405	1144	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.25	0.07	0.56	0.00	0.00	9.3
1I	354	-513	-1952	237	55	-405	1144	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.25	0.07	0.56	0.00	0.00	9.3
1J	354	-513	-1952	237	55	-405	1144	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.25	0.07	0.56	0.00	0.00	9.3
1K	354	-513	-1952	237	55	-405	1144	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.25	0.07	0.56	0.00	0.00	9.3
1L	354	-513	-1952	237	55	-405	1144	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.25	0.07	0.56	0.00	0.00	9.3
1M	354	-513	-1952	237	55	-405	1144	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.25	0.07	0.56	0.00	0.00	9.3
1N	354	-513	-1952	237	55	-405	1144	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.25	0.07	0.56	0.00	0.00	9.3
10	354	-513	-1952	237	55	-405	1144	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.25	0.07	0.56	0.00	0.00	9.3
1P	354	-513	-1952	237	55	-405	1144	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.25	0.07	0.56	0.00	0.00	9.3
2	354	-870	-3004	348	71	-596	1624	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.34	0.10	0.83	0.00	0.00	9.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 8 NI 11470 NF 11410 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 11.5700 5.4468 20.0168 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m			cmq				Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-1255	998	61	286	109	2166	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.45	0.09	0.90	0.00	0.00	9.3
1B	0	-1255	998	61	286	109	2166	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.45	0.09	0.90	0.00	0.00	9.3
1C	0	-1255	998	61	286	109	2166	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.45	0.09	0.90	0.00	0.00	9.3
1D	0	-1255	998	61	286	109	2166	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.45	0.09	0.90	0.00	0.00	9.3
1E	0	-1255	998	61	286	109	2166	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.45	0.09	0.90	0.00	0.00	9.3
1F	0	-1255	998	61	286	109	2166	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.45	0.09	0.90	0.00	0.00	9.3
1G	0	-1255	998	61	286	109	2166	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.45	0.09	0.90	0.00	0.00	9.3
1H	0	-1255	998	61	286	109	2166	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.45	0.09	0.90	0.00	0.00	9.3
1I	0	-1255	998	61	286	109	2166	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.45	0.09	0.90	0.00	0.00	9.3
1J	0	-1255	998	61	286	109	2166	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.45	0.09	0.90	0.00	0.00	9.3
1K	0	-1255	998	61	286	109	2166	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.45	0.09	0.90	0.00	0.00	9.3
1L	0	-1255	998	61	286	109	2166	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.45	0.09	0.90	0.00	0.00	9.3
1M	0	-1255	998	61	286	109	2166	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.45	0.09	0.90	0.00	0.00	9.3
1N	0	-1255	998	61	286	109	2166	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.45	0.09	0.90	0.00	0.00	9.3
10	0	-1255	998	61	286	109	2166	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.45	0.09	0.90	0.00	0.00	9.3
1P	0	-1255	998	61	286	109	2166	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.45	0.09	0.90	0.00	0.00	9.3
2	0	-1968	1601	90	421	163	3160	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.65	0.13	1.35	1.21	0.65	9.3

apost= 1.54		aant= --		ainf= 1.54		asup= --		staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)										
1A	35	-1255	373	61	286	88	2406	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.51	0.07	0.76	0.00	0.00	9.3
1B	35	-1255	373	61	286	88	2406	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.51	0.07	0.76	0.00	0.00	9.3
1C	35	-1255	373	61	286	88	2406	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.51	0.07	0.76	0.00	0.00	9.3
1D	35	-1255	373	61	286	88	2406	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.51	0.07	0.76	0.00	0.00	9.3
1E	35	-1255	373	61	286	88	2406	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.51	0.07	0.76	0.00	0.00	9.3
1F	35	-1255	373	61	286	88	2406	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.51	0.07	0.76	0.00	0.00	9.3
1G	35	-1255	373	61	286	88	2406	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.51	0.07	0.76	0.00	0.00	9.3
1H	35	-1255	373	61	286	88	2406	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.51	0.07	0.76	0.00	0.00	9.3
1I	35	-1255	373	61	286	88	2406	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.51	0.07	0.76	0.00	0.00	9.3
1J	35	-1255	373	61	286	88	2406	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.51	0.07	0.76	0.00	0.00	9.3
1K	35	-1255	373	61	286	88	2406	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.51	0.07	0.76	0.00	0.00	9.3
1L	35	-1255	373	61	286	88	2406	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.51	0.07	0.76	0.00	0.00	9.3
1M	35	-1255	373	61	286	88	2406	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.51	0.07	0.76	0.00	0.00	9.3
1N	35	-1255	373	61	286	88	2406	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.51	0.07	0.76	0.00	0.00	9.3
10	35	-1255	373	61	286	88	2406	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.51	0.07	0.76	0.00	0.00	9.3

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1L	210	-1255	-2755	61	286	-18	318	3.08	4.62	4.62	3.08	3	0.03	0.14	1.28	2.08	0.44	22.3
1M	210	-1255	-2755	61	286	-18	318	3.08	4.62	4.62	3.08	3	0.03	0.14	1.28	2.08	0.44	22.3
1N	210	-1255	-2755	61	286	-18	318	3.08	4.62	4.62	3.08	3	0.03	0.14	1.28	2.08	0.44	22.3
10	210	-1255	-2755	61	286	-18	318	3.08	4.62	4.62	3.08	3	0.03	0.14	1.28	2.08	0.44	22.3
1P	210	-1255	-2755	61	286	-18	318	3.08	4.62	4.62	3.08	3	0.03	0.14	1.28	2.08	0.44	22.3
2	210	-1968	-4103	90	421	-27	527	3.08	4.62	4.62	3.08	3	0.05	0.20	1.88	3.09	0.65	22.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	245	-1255	-3380	61	286	-40	-757	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.13	0.15	1.47	2.55	0.44	22.3
1B	245	-1255	-3380	61	286	-40	-757	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.13	0.15	1.47	2.55	0.44	22.3
1C	245	-1255	-3380	61	286	-40	-757	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.13	0.15	1.47	2.55	0.44	22.3
1D	245	-1255	-3380	61	286	-40	-757	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.13	0.15	1.47	2.55	0.44	22.3
1E	245	-1255	-3380	61	286	-40	-757	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.13	0.15	1.47	2.55	0.44	22.3
1F	245	-1255	-3380	61	286	-40	-757	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.13	0.15	1.47	2.55	0.44	22.3
1G	245	-1255	-3380	61	286	-40	-757	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.13	0.15	1.47	2.55	0.44	22.3
1H	245	-1255	-3380	61	286	-40	-757	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.13	0.15	1.47	2.55	0.44	22.3
1I	245	-1255	-3380	61	286	-40	-757	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.13	0.15	1.47	2.55	0.44	22.3
1J	245	-1255	-3380	61	286	-40	-757	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.13	0.15	1.47	2.55	0.44	22.3
1K	245	-1255	-3380	61	286	-40	-757	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.13	0.15	1.47	2.55	0.44	22.3
1L	245	-1255	-3380	61	286	-40	-757	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.13	0.15	1.47	2.55	0.44	22.3
1M	245	-1255	-3380	61	286	-40	-757	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.13	0.15	1.47	2.55	0.44	22.3
1N	245	-1255	-3380	61	286	-40	-757	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.13	0.15	1.47	2.55	0.44	22.3
1O	245	-1255	-3380	61	286	-40	-757	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.13	0.15	1.47	2.55	0.44	22.3
1P	245	-1255	-3380	61	286	-40	-757	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.13	0.15	1.47	2.55	0.44	22.3
2	245	-1968	-5054	90	421	-59	-1078	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.17	0.23	2.21	3.81	0.65	19.7

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 19.7 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	281	-1255	-4006	61	286	-61	-2052	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.43	0.17	1.62	3.02	0.44	22.3
1B	281	-1255	-4006	61	286	-61	-2052	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.43	0.17	1.62	3.02	0.44	22.3
1C	281	-1255	-4006	61	286	-61	-2052	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.43	0.17	1.62	3.02	0.44	22.3
1D	281	-1255	-4006	61	286	-61	-2052	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.43	0.17	1.62	3.02	0.44	22.3
1E	281	-1255	-4006	61	286	-61	-2052	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.43	0.17	1.62	3.02	0.44	22.3
1F	281	-1255	-4006	61	286	-61	-2052	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.43	0.17	1.62	3.02	0.44	22.3
1G	281	-1255	-4006	61	286	-61	-2052	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.43	0.17	1.62	3.02	0.44	22.3
1H	281	-1255	-4006	61	286	-61	-2052	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.43	0.17	1.62	3.02	0.44	22.3
1I	281	-1255	-4006	61	286	-61	-2052	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.43	0.17	1.62	3.02	0.44	22.3
1J	281	-1255	-4006	61	286	-61	-2052	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.43	0.17	1.62	3.02	0.44	22.3
1K	281	-1255	-4006	61	286	-61	-2052	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.43	0.17	1.62	3.02	0.44	22.3
1L	281	-1255	-4006	61	286	-61	-2052	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.43	0.17	1.62	3.02	0.44	22.3
1M	281	-1255	-4006	61	286	-61	-2052	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.43	0.17	1.62	3.02	0.44	22.3
1N	281	-1255	-4006	61	286	-61	-2052	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.43	0.17	1.62	3.02	0.44	22.3
1O	281	-1255	-4006	61	286	-61	-2052	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.43	0.17	1.62	3.02	0.44	22.3
1P	281	-1255	-4006	61	286	-61	-2052	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.43	0.17	1.62	3.02	0.44	22.3
2	281	-1968	-6005	90	421	-90	-3017	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.62	0.25	2.44	4.53	0.65	17.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 17.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	316	-1255	-4631	61	286	-82	-3566	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.78	0.19	1.76	3.49	0.44	9.3
1B	316	-1255	-4631	61	286	-82	-3566	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.78	0.19	1.76	3.49	0.44	9.3
1C	316	-1255	-4631	61	286	-82	-3566	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.78	0.19	1.76	3.49	0.44	9.3
1D	316	-1255	-4631	61	286	-82	-3566	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.78	0.19	1.76	3.49	0.44	9.3
1E	316	-1255	-4631	61	286	-82	-3566	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.78	0.19	1.76	3.49	0.44	9.3
1F	316	-1255	-4631	61	286	-82	-3566	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.78	0.19	1.76	3.49	0.44	9.3
1G	316	-1255	-4631	61	286	-82	-3566	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.78	0.19	1.76	3.49	0.44	9.3
1H	316	-1255	-4631	61	286	-82	-3566	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.78	0.19	1.76	3.49	0.44	9.3
1I	316	-1255	-4631	61	286	-82	-3566	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.78	0.19	1.76	3.49	0.44	9.3
1J	316	-1255	-4631	61	286	-82	-3566	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.78	0.19	1.76	3.49	0.44	9.3
1K	316	-1255	-4631	61	286	-82	-3566	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.78	0.19	1.76	3.49	0.44	9.3
1L	316	-1255	-4631	61	286	-82	-3566	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.78	0.19	1.76	3.49	0.44	9.3
1M	316	-1255	-4631	61	286	-82	-3566	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.78	0.19	1.76	3.49	0.44	9.3
1N	316	-1255	-4631	61	286	-82	-3566	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.78	0.19	1.76	3.49	0.44	9.3
1O	316	-1255	-4631	61	286	-82	-3566	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.78	0.19	1.76	3.49	0.44	9.3
1P	316	-1255	-4631	61	286	-82	-3566	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.78	0.19	1.76	3.49	0.44	9.3
2	316	-1968	-6955	90	421	-122	-5289	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.78	0.28	2.66	5.24	0.65	9.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	351	-1255	-5257	61	286	-103	-5300	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.80	0.21	1.91	3.96	0.44	9.3
1B	351	-1255	-5257	61	286	-103	-5300	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.80	0.21	1.91	3.96	0.44	9.3
1C	351	-1255	-5257	61	286	-103	-5300	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.80	0.21	1.91	3.96	0.44	9.3
1D	351	-1255	-5257	61	286	-103	-5300	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.80	0.21	1.91	3.96	0.44	9.3
1E	351	-1255	-5257	61	286	-103	-5300	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.80	0.21	1.91	3.96	0.44	9.3
1F	351	-1255	-5257	61	286	-103	-5300	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.80	0.21	1.91	3.96	0.44	9.3
1G	351	-1255	-5257	61	286	-103	-5300	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.80	0.21	1.91	3.96	0.44	9.3
1H	351	-1255	-5257	61	286	-103	-5300	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.80	0.21	1.91	3.96	0.44	9.3
1I	351	-1255	-5257	61	286	-103	-5300	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.80	0.21	1.91	3.96	0.44	9.3
1J	351	-1255	-5257	61	286	-103	-5300	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.80	0.21	1.91	3.96	0.44	9.3
1K	351	-1255	-5257	61	286	-103	-5300	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.80	0.21	1.91	3.96	0.44	9.3
1L	351	-1255	-5257	61	286	-103	-5300	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.80	0.21	1.91	3.96	0.44	9.3
1M	351	-1255	-5257	61	286	-103	-5300	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.80	0.21	1.91	3.96	0.44	9.3
1N	351	-1255	-5257	61	286	-103	-5300	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.80	0.21	1.91	3.96	0.44	9.3
1O	351	-1255	-5257	61	286	-103	-5300	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.80	0.21	1.91	3.96	0.44	9.3
1P	351	-1255	-5257	61	286	-103	-5300	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.80	0.21	1.91	3.96	0.44	9.3
2	351	-1968	-7906	90	421	-154	-7895	3.08	4.62	3.08	6.16	4	0.90	0.31	2.89	5.96	0.65	9.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 3.08 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 9 NI 11286 NF 13834 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 12.0250 5.6610 24.6860 kg/cm

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza			aswta	aswto	PASSO
	cm		kg			kg*m				cmq			Fx,M	Bielle	V,Mx		cmq/m	cm	
1A	0	-429	11450	136	149	380	-13500	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.85	0.14	1.36	4.77	0.09	11.2	
1B	0	-429	11450	136	149	380	-13500	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.85	0.14	1.36	4.77	0.09	11.2	
1C	0	-429	11450	136	149	380	-13500	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.85	0.14	1.36	4.77	0.09	11.2	
1D	0	-429	11450	136	149	380	-13500	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.85	0.14	1.36	4.77	0.09	11.2	
1E	0	-429	11450	136	149	380	-13500	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.85	0.14	1.36	4.77	0.09	11.2	
1F	0	-429	11450	136	149	380	-13500	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.85	0.14	1.36	4.77	0.09	11.2	
1G	0	-429	11450	136	149	380	-13500	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.85	0.14	1.36	4.77	0.09	11.2	
1H	0	-429	11450	136	149	380	-13500	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.85	0.14	1.36	4.77	0.09	11.2	
1I	0	-429	11450	136	149	380	-13500	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.85	0.14	1.36	4.77	0.09	11.2	
1J	0	-429	11450	136	149	380	-13500	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.85	0.14	1.36	4.77	0.09	11.2	
1K	0	-429	11450	136	149	380	-13500	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.85	0.14	1.36	4.77	0.09	11.2	
1L	0	-429	11450	136	149	380	-13500	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.85	0.14	1.36	4.77	0.09	11.2	
1M	0	-429	11450	136	149	380	-13500	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.85	0.14	1.36	4.77	0.09	11.2	
1N	0	-429	11450	136	149	380	-13500	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.85	0.14	1.36	4.77	0.09	11.2	
1O	0	-429	11450	136	149	380	-13500	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.85	0.14	1.36	4.77	0.09	11.2	
1P	0	-429	11450	136	149	380	-13500	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.85	0.14	1.36	4.77	0.09	11.2	
2	0	-800	17050	222	227	607	-20050	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.84	0.21	2.04	7.10	0.13	11.2	
apost= 6.16 aant= -- ainf= 1.54 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)																			
1A	37	-429	10616	136	149	330	-9399	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.78	0.13	1.27	4.42	0.09	11.2	
1B	37	-429	10616	136	149	330	-9399	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.78	0.13	1.27	4.42	0.09	11.2	
1C	37	-429	10616	136	149	330	-9399	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.78	0.13	1.27	4.42	0.09	11.2	
1D	37	-429	10616	136	149	330	-9399	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.78	0.13	1.27	4.42	0.09	11.2	
1E	37	-429	10616	136	149	330	-9399	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.78	0.13	1.27	4.42	0.09	11.2	
1F	37	-429	10616	136	149	330	-9399	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.78	0.13	1.27	4.42	0.09	11.2	
1G	37	-429	10616	136	149	330	-9399	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.78	0.13	1.27	4.42	0.09	11.2	
1H	37	-429	10616	136	149	330	-9399	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.78	0.13	1.27	4.42	0.09	11.2	
1I	37	-429	10616	136	149	330	-9399	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.78	0.13	1.27	4.42	0.09	11.2	
1J	37	-429	10616	136	149	330	-9399	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.78	0.13	1.27	4.42	0.09	11.2	
1K	37	-429	10616	136	149	330	-9399	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.78	0.13	1.27	4.42	0.09	11.2	
1L	37	-429	10616	136	149	330	-9399	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.78	0.13	1.27	4.42	0.09	11.2	
1M	37	-429	10616	136	149	330	-9399	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.78	0.13	1.27	4.42	0.09	11.2	
1N	37	-429	10616	136	149	330	-9399	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.78	0.13	1.27	4.42	0.09	11.2	
1O	37	-429	10616	136	149	330	-9399	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.78	0.13	1.27	4.42	0.09	11.2	
1P	37	-429	10616	136	149	330	-9399	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.78	0.13	1.27	4.42	0.09	11.2	
2	37	-800	15815	222	227	524	-13943	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.87	0.20	1.90	6.59	0.13	11.2	
apost= 6.16 aant= -- ainf= 1.54 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)																			
1A	74	-429	9783	136	149	279	-5608	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.69	0.12	1.17	4.07	0.09	11.2	
1B	74	-429	9783	136	149	279	-5608	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.69	0.12	1.17	4.07	0.09	11.2	
1C	74	-429	9783	136	149	279	-5608	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.69	0.12	1.17	4.07	0.09	11.2	
1D	74	-429	9783	136	149	279	-5608	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.69	0.12	1.17	4.07	0.09	11.2	
1E	74	-429	9783	136	149	279	-5608	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.69	0.12	1.17	4.07	0.09	11.2	
1F	74	-429	9783	136	149	279	-5608	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.69	0.12	1.17	4.07	0.09	11.2	
1G	74	-429	9783	136	149	279	-5608	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.69	0.12	1.17	4.07	0.09	11.2	
1H	74	-429	9783	136	149	279	-5608	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.69	0.12	1.17	4.07	0.09	11.2	
1I	74	-429	9783	136	149	279	-5608	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.69	0.12	1.17	4.07	0.09	11.2	
1J	74	-429	9783	136	149	279	-5608	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.69	0.12	1.17	4.07	0.09	11.2	
1K	74	-429	9783	136	149	279	-5608	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.69	0.12	1.17	4.07	0.09	11.2	
1L	74	-429	9783	136	149	279	-5608	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.69	0.12	1.17	4.07	0.09	11.2	
1M	74	-429	9783	136	149	279	-5608	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.69	0.12	1.17	4.07	0.09	11.2	
1N	74	-429	9783	136	149	279	-5608	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.69	0.12	1.17	4.07	0.09	11.2	
1O	74	-429	9783	136	149	279	-5608	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.69	0.12	1.17	4.07	0.09	11.2	
1P	74	-429	9783	136	149	279	-5608	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.69	0.12	1.17	4.07	0.09	11.2	
2	74	-800	14579	222	227	442	-8296	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.68	0.18	1.76	6.07	0.13	11.2	
apost= 6.16 aant= -- ainf= 1.54 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)																			
1A	112	-429	8949	136	149	228	-2126	9.24	3.08	3.08	9.24	2	0.25	0.11	1.08	3.73	0.09	16.8	
1B	112	-429	8949	136	149	228	-2126	9.24	3.08	3.08	9.24	2	0.25	0.11	1.08	3.73	0.09	16.8	
1C	112	-429	8949	136	149	228	-2126	9.24	3.08	3.08	9.24	2	0.25	0.11	1.08	3.73	0.09	16.8	
1D	112	-429	8949	136	149	228	-2126	9.24	3.08	3.08	9.24	2	0.25	0.11	1.08	3.73	0.09	16.8	
1E	112	-429	8949	136	149	228	-2126	9.24	3.08	3.08	9.24	2	0.25	0.11	1.08	3.73	0.09	16.8	
1F	112	-429	8949	136	149	228	-2126	9.24	3.08	3.08	9.24	2	0.25	0.11	1.08	3.73	0.09	16.8	
1G	112	-429	8949	136	149	228	-2126	9.24	3.08	3.08	9.24	2	0.25	0.11	1.08	3.73	0.09	16.8	
1H	112	-429	8949																

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1A	335	-429	3948	136	149	-75	12257	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.77	0.05	0.53	0.00	0.00	16.8
1B	335	-429	3948	136	149	-75	12257	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.77	0.05	0.53	0.00	0.00	16.8
1C	335	-429	3948	136	149	-75	12257	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.77	0.05	0.53	0.00	0.00	16.8
1D	335	-429	3948	136	149	-75	12257	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.77	0.05	0.53	0.00	0.00	16.8
1E	335	-429	3948	136	149	-75	12257	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.77	0.05	0.53	0.00	0.00	16.8
1F	335	-429	3948	136	149	-75	12257	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.77	0.05	0.53	0.00	0.00	16.8
1G	335	-429	3948	136	149	-75	12257	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.77	0.05	0.53	0.00	0.00	16.8
1H	335	-429	3948	136	149	-75	12257	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.77	0.05	0.53	0.00	0.00	16.8
1I	335	-429	3948	136	149	-75	12257	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.77	0.05	0.53	0.00	0.00	16.8
1J	335	-429	3948	136	149	-75	12257	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.77	0.05	0.53	0.00	0.00	16.8
1K	335	-429	3948	136	149	-75	12257	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.77	0.05	0.53	0.00	0.00	16.8
1L	335	-429	3948	136	149	-75	12257	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.77	0.05	0.53	0.00	0.00	16.8
1M	335	-429	3948	136	149	-75	12257	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.77	0.05	0.53	0.00	0.00	16.8
1N	335	-429	3948	136	149	-75	12257	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.77	0.05	0.53	0.00	0.00	16.8
1O	335	-429	3948	136	149	-75	12257	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.77	0.05	0.53	0.00	0.00	16.8
1P	335	-429	3948	136	149	-75	12257	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.77	0.05	0.53	0.00	0.00	16.8
2	335	-800	5931	222	227	-137	18385	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.92	0.08	0.74	0.00	0.00	16.8

apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	372	-429	3114	136	149	-126	13570	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.04	0.43	0.00	0.00	16.8
1B	372	-429	3114	136	149	-126	13570	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.04	0.43	0.00	0.00	16.8
1C	372	-429	3114	136	149	-126	13570	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.04	0.43	0.00	0.00	16.8
1D	372	-429	3114	136	149	-126	13570	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.04	0.43	0.00	0.00	16.8
1E	372	-429	3114	136	149	-126	13570	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.04	0.43	0.00	0.00	16.8
1F	372	-429	3114	136	149	-126	13570	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.04	0.43	0.00	0.00	16.8
1G	372	-429	3114	136	149	-126	13570	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.04	0.43	0.00	0.00	16.8
1H	372	-429	3114	136	149	-126	13570	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.04	0.43	0.00	0.00	16.8
1I	372	-429	3114	136	149	-126	13570	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.04	0.43	0.00	0.00	16.8
1J	372	-429	3114	136	149	-126	13570	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.04	0.43	0.00	0.00	16.8
1K	372	-429	3114	136	149	-126	13570	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.04	0.43	0.00	0.00	16.8
1L	372	-429	3114	136	149	-126	13570	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.04	0.43	0.00	0.00	16.8
1M	372	-429	3114	136	149	-126	13570	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.04	0.43	0.00	0.00	16.8
1N	372	-429	3114	136	149	-126	13570	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.04	0.43	0.00	0.00	16.8
1O	372	-429	3114	136	149	-126	13570	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.04	0.43	0.00	0.00	16.8
1P	372	-429	3114	136	149	-126	13570	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.04	0.43	0.00	0.00	16.8
2	372	-800	4696	222	227	-220	20360	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.86	0.07	0.59	0.00	0.00	16.8

apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 10 NI 13834 NF 11887 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 12.0250 5.6610 24.6860 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-396	-1926	215	72	242	13850	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.87	0.03	0.26	0.00	0.00	16.8
1B	0	-396	-1926	215	72	242	13850	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.87	0.03	0.26	0.00	0.00	16.8
1C	0	-396	-1926	215	72	242	13850	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.87	0.03	0.26	0.00	0.00	16.8
1D	0	-396	-1926	215	72	242	13850	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.87	0.03	0.26	0.00	0.00	16.8
1E	0	-396	-1926	215	72	242	13850	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.87	0.03	0.26	0.00	0.00	16.8
1F	0	-396	-1926	215	72	242	13850	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.87	0.03	0.26	0.00	0.00	16.8
1G	0	-396	-1926	215	72	242	13850	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.87	0.03	0.26	0.00	0.00	16.8
1H	0	-396	-1926	215	72	242	13850	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.87	0.03	0.26	0.00	0.00	16.8
1I	0	-396	-1926	215	72	242	13850	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.87	0.03	0.26	0.00	0.00	16.8
1J	0	-396	-1926	215	72	242	13850	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.87	0.03	0.26	0.00	0.00	16.8
1K	0	-396	-1926	215	72	242	13850	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.87	0.03	0.26	0.00	0.00	16.8
1L	0	-396	-1926	215	72	242	13850	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.87	0.03	0.26	0.00	0.00	16.8
1M	0	-396	-1926	215	72	242	13850	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.87	0.03	0.26	0.00	0.00	16.8
1N	0	-396	-1926	215	72	242	13850	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.87	0.03	0.26	0.00	0.00	16.8
1O	0	-396	-1926	215	72	242	13850	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.87	0.03	0.26	0.00	0.00	16.8
1P	0	-396	-1926	215	72	242	13850	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.87	0.03	0.26	0.00	0.00	16.8
2	0	-748	-3014	315	102	344	20770	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.88	0.04	0.35	0.00	0.00	16.8

apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	37	-396	-2749	215	72	163	12991	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.04	0.35	0.00	0.00	16.8
1B	37	-396	-2749	215	72	163	12991	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.04	0.35	0.00	0.00	16.8
1C	37	-396	-2749	215	72	163	12991	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.04	0.35	0.00	0.00	16.8
1D	37	-396	-2749	215	72	163	12991	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.04	0.35	0.00	0.00	16.8
1E	37	-396	-2749	215	72	163	12991	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.04	0.35	0.00	0.00	16.8
1F	37	-396	-2749	215	72	163	12991	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.04	0.35	0.00	0.00	16.8
1G	37	-396	-2749	215	72	163	12991	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.04	0.35	0.00	0.00	16.8
1H	37	-396	-2749	215	72	163	12991	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.04	0.35	0.00	0.00	16.8
1I	37	-396	-2749	215	72	163	12991	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.04	0.35	0.00	0.00	16.8
1J	37	-396	-2749	215	72	163	12991	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.04	0.35	0.00	0.00	16.8
1K	37	-396	-2749	215	72	163	12991	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.04	0.35	0.00	0.00	16.8
1L	37	-396	-2749	215	72	163	12991	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.04	0.35	0.00	0.00	16.8
1M	37	-396	-2749	215	72	163	12991	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.04	0.35	0.00	0.00	16.8
1N	37	-396	-2749	215	72	163	12991	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.04	0.35	0.00	0.00	16.8
1O	37	-396	-2749	215	72	163	12991	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.04	0.35	0.00	0.00	16.8
1P	37	-396	-2749	215	72	163	12991	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.04	0.35	0.00	0.00	16.8
2	37	-748	-4235	315	102	229	19438	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.98	0.05	0.49	0.00	0.00	16.8

apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	73	-396	-3573	215	72	84	11830	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.98	0.05	0.44	0.00	0.00

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

2	220	-396	-6866	215	72	-232	4160	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.51	0.08	0.80	0.00	0.00	16.8
2	220	-748	-10338	315	102	-349	6054	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.73	0.13	1.21	4.30	0.06	16.8
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	257	-396	-7690	215	72	-312	1486	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.17	0.09	0.89	0.00	0.00	16.8
1B	257	-396	-7690	215	72	-312	1486	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.17	0.09	0.89	0.00	0.00	16.8
1C	257	-396	-7690	215	72	-312	1486	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.17	0.09	0.89	0.00	0.00	16.8
1D	257	-396	-7690	215	72	-312	1486	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.17	0.09	0.89	0.00	0.00	16.8
1E	257	-396	-7690	215	72	-312	1486	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.17	0.09	0.89	0.00	0.00	16.8
1F	257	-396	-7690	215	72	-312	1486	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.17	0.09	0.89	0.00	0.00	16.8
1G	257	-396	-7690	215	72	-312	1486	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.17	0.09	0.89	0.00	0.00	16.8
1H	257	-396	-7690	215	72	-312	1486	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.17	0.09	0.89	0.00	0.00	16.8
1I	257	-396	-7690	215	72	-312	1486	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.17	0.09	0.89	0.00	0.00	16.8
1J	257	-396	-7690	215	72	-312	1486	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.17	0.09	0.89	0.00	0.00	16.8
1K	257	-396	-7690	215	72	-312	1486	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.17	0.09	0.89	0.00	0.00	16.8
1L	257	-396	-7690	215	72	-312	1486	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.17	0.09	0.89	0.00	0.00	16.8
1M	257	-396	-7690	215	72	-312	1486	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.17	0.09	0.89	0.00	0.00	16.8
1N	257	-396	-7690	215	72	-312	1486	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.17	0.09	0.89	0.00	0.00	16.8
1O	257	-396	-7690	215	72	-312	1486	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.17	0.09	0.89	0.00	0.00	16.8
1P	257	-396	-7690	215	72	-312	1486	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.17	0.09	0.89	0.00	0.00	16.8
2	257	-748	-11558	315	102	-464	2033	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.22	0.14	1.35	4.81	0.06	16.8
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	294	-396	-8513	215	72	-391	-1490	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.17	0.10	0.99	0.00	0.00	11.2
1B	294	-396	-8513	215	72	-391	-1490	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.17	0.10	0.99	0.00	0.00	11.2
1C	294	-396	-8513	215	72	-391	-1490	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.17	0.10	0.99	0.00	0.00	11.2
1D	294	-396	-8513	215	72	-391	-1490	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.17	0.10	0.99	0.00	0.00	11.2
1E	294	-396	-8513	215	72	-391	-1490	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.17	0.10	0.99	0.00	0.00	11.2
1F	294	-396	-8513	215	72	-391	-1490	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.17	0.10	0.99	0.00	0.00	11.2
1G	294	-396	-8513	215	72	-391	-1490	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.17	0.10	0.99	0.00	0.00	11.2
1H	294	-396	-8513	215	72	-391	-1490	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.17	0.10	0.99	0.00	0.00	11.2
1I	294	-396	-8513	215	72	-391	-1490	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.17	0.10	0.99	0.00	0.00	11.2
1J	294	-396	-8513	215	72	-391	-1490	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.17	0.10	0.99	0.00	0.00	11.2
1K	294	-396	-8513	215	72	-391	-1490	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.17	0.10	0.99	0.00	0.00	11.2
1L	294	-396	-8513	215	72	-391	-1490	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.17	0.10	0.99	0.00	0.00	11.2
1M	294	-396	-8513	215	72	-391	-1490	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.17	0.10	0.99	0.00	0.00	11.2
1N	294	-396	-8513	215	72	-391	-1490	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.17	0.10	0.99	0.00	0.00	11.2
1O	294	-396	-8513	215	72	-391	-1490	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.17	0.10	0.99	0.00	0.00	11.2
1P	294	-396	-8513	215	72	-391	-1490	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.17	0.10	0.99	0.00	0.00	11.2
2	294	-748	-12779	315	102	-580	-2436	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.28	0.16	1.48	5.32	0.06	11.2
apost= -- aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	331	-396	-9337	215	72	-470	-4769	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.58	0.11	1.08	3.89	0.04	11.2
1B	331	-396	-9337	215	72	-470	-4769	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.58	0.11	1.08	3.89	0.04	11.2
1C	331	-396	-9337	215	72	-470	-4769	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.58	0.11	1.08	3.89	0.04	11.2
1D	331	-396	-9337	215	72	-470	-4769	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.58	0.11	1.08	3.89	0.04	11.2
1E	331	-396	-9337	215	72	-470	-4769	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.58	0.11	1.08	3.89	0.04	11.2
1F	331	-396	-9337	215	72	-470	-4769	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.58	0.11	1.08	3.89	0.04	11.2
1G	331	-396	-9337	215	72	-470	-4769	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.58	0.11	1.08	3.89	0.04	11.2
1H	331	-396	-9337	215	72	-470	-4769	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.58	0.11	1.08	3.89	0.04	11.2
1I	331	-396	-9337	215	72	-470	-4769	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.58	0.11	1.08	3.89	0.04	11.2
1J	331	-396	-9337	215	72	-470	-4769	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.58	0.11	1.08	3.89	0.04	11.2
1K	331	-396	-9337	215	72	-470	-4769	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.58	0.11	1.08	3.89	0.04	11.2
1L	331	-396	-9337	215	72	-470	-4769	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.58	0.11	1.08	3.89	0.04	11.2
1M	331	-396	-9337	215	72	-470	-4769	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.58	0.11	1.08	3.89	0.04	11.2
1N	331	-396	-9337	215	72	-470	-4769	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.58	0.11	1.08	3.89	0.04	11.2
1O	331	-396	-9337	215	72	-470	-4769	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.58	0.11	1.08	3.89	0.04	11.2
1P	331	-396	-9337	215	72	-470	-4769	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.58	0.11	1.08	3.89	0.04	11.2
2	331	-748	-13999	315	102	-696	-7354	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.89	0.17	1.62	5.83	0.06	11.2
apost= -- aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	367	-396	-10160	215	72	-549	-8350	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.69	0.12	1.17	4.23	0.04	11.2
1B	367	-396	-10160	215	72	-549	-8350	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.69	0.12	1.17	4.23	0.04	11.2
1C	367	-396	-10160	215	72	-549	-8350	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.69	0.12	1.17	4.23	0.04	11.2
1D	367	-396	-10160	215	72	-549	-8350	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.69	0.12	1.17	4.23	0.04	11.2
1E	367	-396	-10160	215	72	-549	-8350	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.69	0.12	1.17	4.23	0.04	11.2
1F	367	-396	-10160	215	72	-549	-8350	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.69	0.12	1.17	4.23	0.04	11.2
1G	367	-396	-10160	215	72	-549	-8350	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.69	0.12	1.17	4.23	0.04	11.2
1H	367	-396	-10160	215	72	-549	-8350	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.69	0.12	1.17	4.23	0.04	11.2
1I	367	-396	-10160	215	72	-549	-8350	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.69	0.12	1.17	4.23	0.04	11.2
1J	367	-396	-10160	215	72	-549	-8350	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.69	0.12	1.17	4.23	0.04	11.2
1K	367	-396	-10160	215	72	-549	-8350	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.69	0.12	1.17	4.23	0.04	11.2
1L	367	-396	-10160	215	72	-549	-8350	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.69	0.12	1.17	4.23	0.04	11.2
1M	367	-396	-10160	215	72	-549	-8350	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.69	0.12	1.17	4.23	0.04	11.2
1N	367	-396	-10160	215	72	-549	-8350	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.69	0.12	1.17	4.23	0.04	11.2
1O	367	-396	-10160	215	72	-549	-8350	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.69	0.12	1.17	4.23	0.04	11.2
1P	367	-396	-10160	215	72	-549	-8350	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.69	0.12	1.17	4.23	0.04	11.2
2	367	-748	-15220	315	102	-811	-12720	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.79	0.18	1.76	6.34	0.06	11.2

ASTA NUM. 11 NI 11411 NF 11469 SEZ. Rp B= 50.0 H= 80.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 10.0000 11.3100 5.3244 26.6344 kg/cm

armatura base = 4×1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

cm			kg			kg*m		cmq				Fx,M		Bielle		V,Mx		cmq/m		cm	
cm			kg			kg*m		cmq				Fx,M		Bielle		V,Mx		cmq/m		cm	
1A	0	-2599	16090	166	-109	-23	-18590	3.08	13.85	7.70	13.85	2	0.97	0.13	1.35	5.83	0.04	11.2			
1B	0	-2599	16090	166	-109	-23	-18590	3.08	13.85	7.70	13.85	2	0.97	0.13	1.35	5.83	0.04	11.2			
1C	0	-2599	16090	166	-109	-23	-18590	3.08	13.85	7.70	13.85	2	0.97	0.13	1.35	5.83	0.04	11.2			
1D	0	-2599	16090	166	-109	-23	-18590	3.08	13.85	7.70	13.85	2	0.97	0.13	1.35	5.83	0.04	11.2			
1E	0	-2599	16090	166	-109	-23	-18590	3.08	13.85	7.70	13.85	2	0.97	0.13	1.35	5.83	0.04	11.2			
1F	0	-2599	16090	166	-109	-23	-18590	3.08	13.85	7.70	13.85	2	0.97	0.13	1.35	5.83	0.04	11.2			
1G	0	-2599	16090	166	-109	-23	-18590	3.08	13.85	7.70	13.85	2	0.97	0.13	1.35	5.83	0.04	11.2			
1H	0	-2599	16090	166	-109	-23	-18590	3.08	13.85	7.70	13.85	2	0.97	0.13	1.35	5.83	0.04	11.2			
1I	0	-2599	16090	166	-109	-23	-18590	3.08	13.85	7.70	13.85	2	0.97	0.13	1.35	5.83	0.04	11.2			
1J	0	-2599	16090	166	-109	-23	-18590	3.08	13.85	7.70	13.85	2	0.97	0.13	1.35	5.83	0.04	11.2			
1K	0	-2599	16090	166	-109	-23	-18590	3.08	13.85	7.70	13.85	2	0.97	0.13	1.35	5.83	0.04	11.2			
1L	0	-2599	16090	166	-109	-23	-18590	3.08	13.85	7.70	13.85	2	0.97	0.13	1.35	5.83	0.04	11.2			
1M	0	-2599	16090	166	-109	-23	-18590	3.08	13.85	7.70	13.85	2	0.97	0.13	1.35	5.83	0.04	11.2			
1N	0	-2599	16090	166	-109	-23	-18590	3.08	13.85	7.70	13.85	2	0.97	0.13	1.35	5.83	0.04	11.2			
1O	0	-2599	16090	166	-109	-23	-18590	3.08	13.85	7.70	13.85	2	0.97	0.13	1.35	5.83	0.04	11.2			
1P	0	-2599	16090	166	-109	-23	-18590	3.08	13.85	7.70	13.85	2	0.97	0.13	1.35	5.83	0.04	11.2			
2	0	-4113	23640	240	-176	-11	-27280	3.08	13.85	7.70	13.85	2	0.95	0.20	2.03	8.57	0.07	11.2			
apost= -- aant= 10.78 ainf= 4.62 asup= 10.78 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)																					
1A	35	-2599	15231	166	-109	-81	-13097	3.08	13.85	7.70	13.85	2	0.88	0.13	1.28	5.52	0.04	11.2			
1B	35	-2599	15231	166	-109	-81	-13097	3.08	13.85	7.70	13.85	2	0.88	0.13	1.28	5.52	0.04	11.2			
1C	35	-2599	15231	166	-109	-81	-13097	3.08	13.85	7.70	13.85	2	0.88	0.13	1.28	5.52	0.04	11.2			
1D	35	-2599	15231	166	-109	-81	-13097	3.08	13.85	7.70	13.85	2	0.88	0.13	1.28	5.52	0.04	11.2			
1E	35	-2599	15231	166	-109	-81	-13097	3.08	13.85	7.70	13.85	2	0.88	0.13	1.28	5.52	0.04	11.2			
1F	35	-2599	15231	166	-109	-81	-13097	3.08	13.85	7.70	13.85	2	0.88	0.13	1.28	5.52	0.04	11.2			
1G	35	-2599	15231	166	-109	-81	-13097	3.08	13.85	7.70	13.85	2	0.88	0.13	1.28	5.52	0.04	11.2			
1H	35	-2599	15231	166	-109	-81	-13097	3.08	13.85	7.70	13.85	2	0.88	0.13	1.28	5.52	0.04	11.2			
1I	35	-2599	15231	166	-109	-81	-13097	3.08	13.85	7.70	13.85	2	0.88	0.13	1.28	5.52	0.04	11.2			
1J	35	-2599	15231	166	-109	-81	-13097	3.08	13.85	7.70	13.85	2	0.88	0.13	1.28	5.52	0.04	11.2			
1K	35	-2599	15231	166	-109	-81	-13097	3.08	13.85	7.70	13.85	2	0.88	0.13	1.28	5.52	0.04	11.2			
1L	35	-2599	15231	166	-109	-81	-13097	3.08	13.85	7.70	13.85	2	0.88	0.13	1.28	5.52	0.04	11.2			
1M	35	-2599	15231	166	-109	-81	-13097	3.08	13.85	7.70	13.85	2	0.88	0.13	1.28	5.52	0.04	11.2			
1N	35	-2599	15231	166	-109	-81	-13097	3.08	13.85	7.70	13.85	2	0.88	0.13	1.28	5.52	0.04	11.2			
1O	35	-2599	15231	166	-109	-81	-13097	3.08	13.85	7.70	13.85	2	0.88	0.13	1.28	5.52	0.04	11.2			
1P	35	-2599	15231	166	-109	-81	-13097	3.08	13.85	7.70	13.85	2	0.88	0.13	1.28	5.52	0.04	11.2			
2	35	-4113	22388	240	-176	-95	-19211	3.08	13.85	7.70	13.85	2	0.97	0.19	1.92	8.11	0.07	11.2			
apost= -- aant= 10.78 ainf= 4.62 asup= 10.78 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)																					
1A	70	-2599	14372	166	-109	-139	-7906	3.08	13.85	7.70	13.85	5	0.75	0.12	1.21	5.21	0.04	11.2			
1B	70	-2599	14372	166	-109	-139	-7906	3.08	13.85	7.70	13.85	5	0.75	0.12	1.21	5.21	0.04	11.2			
1C	70	-2599	14372	166	-109	-139	-7906	3.08	13.85	7.70	13.85	5	0.75	0.12	1.21	5.21	0.04	11.2			
1D	70	-2599	14372	166	-109	-139	-7906	3.08	13.85	7.70	13.85	5	0.75	0.12	1.21	5.21	0.04	11.2			
1E	70	-2599	14372	166	-109	-139	-7906	3.08	13.85	7.70	13.85	5	0.75	0.12	1.21	5.21	0.04	11.2			
1F	70	-2599	14372	166	-109	-139	-7906	3.08	13.85	7.70	13.85	5	0.75	0.12	1.21	5.21	0.04	11.2			
1G	70	-2599	14372	166	-109	-139	-7906	3.08	13.85	7.70	13.85	5	0.75	0.12	1.21	5.21	0.04	11.2			
1H	70	-2599	14372	166	-109	-139	-7906	3.08	13.85	7.70	13.85	5	0.75	0.12	1.21	5.21	0.04	11.2			
1I	70	-2599	14372	166	-109	-139	-7906	3.08	13.85	7.70	13.85	5	0.75	0.12	1.21	5.21	0.04	11.2			
1J	70	-2599	14372	166	-109	-139	-7906	3.08	13.85	7.70	13.85	5	0.75	0.12	1.21	5.21	0.04	11.2			
1K	70	-2599	14372	166	-109	-139	-7906	3.08	13.85	7.70	13.85	5	0.75	0.12	1.21	5.21	0.04	11.2			
1L	70	-2599	14372	166	-109	-139	-7906	3.08	13.85	7.70	13.85	5	0.75	0.12	1.21	5.21	0.04	11.2			
1M	70	-2599	14372	166	-109	-139	-7906	3.08	13.85	7.70	13.85	5	0.75	0.12	1.21	5.21	0.04	11.2			
1N	70	-2599	14372	166	-109	-139	-7906	3.08	13.85	7.70	13.85	5	0.75	0.12	1.21	5.21	0.04	11.2			
1O	70	-2599	14372	166	-109	-139	-7906	3.08	13.85	7.70	13.85	5	0.75	0.12	1.21	5.21	0.04	11.2			
1P	70	-2599	14372	166	-109	-139	-7906	3.08	13.85	7.70	13.85	5	0.75	0.12	1.21	5.21	0.04	11.2			
2	70	-4113	21136	240	-176	-179	-11581	3.08	13.85	7.70	13.85	6	0.73	0.18	1.82	7.66	0.07	11.2			
apost= -- aant= 10.78 ainf= 4.62 asup= 10.78 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)																					
1A	105	-2599	13513	166	-109	-198	-3015	3.08	13.85	3.08	13.85	4	0.22	0.11	1.14	4.90	0.04	13.4			
1B	105	-2599	13513	166	-109	-198	-3015	3.08	13.85	3.08	13.85	4	0.22	0.11	1.14	4.90	0.04	13.4			
1C	105	-2599	13513	166	-109	-198	-3015	3.08	13.85	3.08	13.85	4	0.22	0.11	1.14	4.90	0.04	13.4			
1D	105	-2599	13513	166	-109	-198	-3015	3.08	13.85	3.08	13.85	4	0.22	0.11	1.14	4.90	0.04	13.4			
1E	105	-2599	13513	166	-109	-198	-3015	3.08	13.85	3.08	13.85	4	0.22	0.11	1.14	4.90	0.04	13.4			
1F	105	-2599	13513	166	-109	-198	-3015	3.08	13.85	3.08	13.85	4	0.22	0.11	1.14	4.90	0.04	13.4			
1G	105	-2599	13513	166	-109	-198	-3015	3.08	13.85	3.08	13.85	4	0.22	0.11	1.14	4.90	0.04	13.4			
1H	105	-2599	13513	166	-109	-198	-3015	3.08	13.85	3.08	13.85	4	0.22	0.11	1.14	4.90	0.04	13.4			
1I	105	-2599	13513	166	-109	-198	-3015	3.08	13.85	3.08	13.85	4	0.22	0.11	1.14	4.90	0.04	13.4			
1J	105	-2599	13513	166	-109	-198	-3015	3.08	13.85	3.08	13.85	4	0.22	0.11	1.14	4.90	0.04	13.4			
1K	105	-2599	13513	166	-109	-198	-3015	3.08	13.85	3.08	13.85	4	0.22	0.11	1.14	4.90	0.04	13.4			
1L	105	-2599	13513	166	-109	-198	-3015	3.08	13.85	3.08	13.85	4	0.22	0.11	1.14	4.90	0.04	13.4			
1M	105	-2599	13513	166	-109	-198	-3015	3.08	13.85	3.08	13.85	4	0.22	0.11	1.14	4.90	0.04	13.4			
1N	105	-2599	13513	166	-109	-198	-3015	3.08	13.85	3.08	13.85	4	0.22	0.11	1.14	4.90	0.04	13.4			
1O	105	-2599	13513	166	-109	-198	-3015	3.08	13.85	3.08	13.85	4	0.22	0.11	1.14	4.90	0.04	13.4			
1P	105	-2599	13513	166	-109	-198	-3015	3.08	13.85	3.08	13.85	4	0.22	0.11	1.14	4.90	0.04	13.4			
2	105	-4113	19884	240	-176	-264	-4390	3.08	13.85	3.08	13.85	4	0.31	0.17	1.72	7.20	0.07	13.4			

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1A	140	-2599	12654	166	-109	-256	1574	3.08	13.85	13.85	3.08	4	0.07	0.11	1.07	4.58	0.04	13.4
1L	140	-2599	12654	166	-109	-256	1574	3.08	13.85	13.85	3.08	4	0.07	0.11	1.07	4.58	0.04	13.4
1M	140	-2599	12654	166	-109	-256	1574	3.08	13.85	13.85	3.08	4	0.07	0.11	1.07	4.58	0.04	13.4
1N	140	-2599	12654	166	-109	-256	1574	3.08	13.85	13.85	3.08	4	0.07	0.11	1.07	4.58	0.04	13.4
1O	140	-2599	12654	166	-109	-256	1574	3.08	13.85	13.85	3.08	4	0.07	0.11	1.07	4.58	0.04	13.4
1P	140	-2599	12654	166	-109	-256	1574	3.08	13.85	13.85	3.08	4	0.07	0.11	1.07	4.58	0.04	13.4
2	140	-4113	18632	240	-176	-348	2362	3.08	13.85	13.85	3.08	4	0.10	0.16	1.61	6.75	0.07	13.4
apost= -- aant= 10.78 ainf= 10.78 asup= -- staffe= 2 d 8 / 13.4 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	175	-2599	11795	166	-109	-314	5861	3.08	13.85	13.85	3.08	4	0.53	0.10	1.00	4.27	0.04	13.4
1B	175	-2599	11795	166	-109	-314	5861	3.08	13.85	13.85	3.08	4	0.53	0.10	1.00	4.27	0.04	13.4
1C	175	-2599	11795	166	-109	-314	5861	3.08	13.85	13.85	3.08	4	0.53	0.10	1.00	4.27	0.04	13.4
1D	175	-2599	11795	166	-109	-314	5861	3.08	13.85	13.85	3.08	4	0.53	0.10	1.00	4.27	0.04	13.4
1E	175	-2599	11795	166	-109	-314	5861	3.08	13.85	13.85	3.08	4	0.53	0.10	1.00	4.27	0.04	13.4
1F	175	-2599	11795	166	-109	-314	5861	3.08	13.85	13.85	3.08	4	0.53	0.10	1.00	4.27	0.04	13.4
1G	175	-2599	11795	166	-109	-314	5861	3.08	13.85	13.85	3.08	4	0.53	0.10	1.00	4.27	0.04	13.4
1H	175	-2599	11795	166	-109	-314	5861	3.08	13.85	13.85	3.08	4	0.53	0.10	1.00	4.27	0.04	13.4
1I	175	-2599	11795	166	-109	-314	5861	3.08	13.85	13.85	3.08	4	0.53	0.10	1.00	4.27	0.04	13.4
1J	175	-2599	11795	166	-109	-314	5861	3.08	13.85	13.85	3.08	4	0.53	0.10	1.00	4.27	0.04	13.4
1K	175	-2599	11795	166	-109	-314	5861	3.08	13.85	13.85	3.08	4	0.53	0.10	1.00	4.27	0.04	13.4
1L	175	-2599	11795	166	-109	-314	5861	3.08	13.85	13.85	3.08	4	0.53	0.10	1.00	4.27	0.04	13.4
1M	175	-2599	11795	166	-109	-314	5861	3.08	13.85	13.85	3.08	4	0.53	0.10	1.00	4.27	0.04	13.4
1N	175	-2599	11795	166	-109	-314	5861	3.08	13.85	13.85	3.08	4	0.53	0.10	1.00	4.27	0.04	13.4
1O	175	-2599	11795	166	-109	-314	5861	3.08	13.85	13.85	3.08	4	0.53	0.10	1.00	4.27	0.04	13.4
1P	175	-2599	11795	166	-109	-314	5861	3.08	13.85	13.85	3.08	4	0.53	0.10	1.00	4.27	0.04	13.4
2	175	-4113	17380	240	-176	-432	8675	3.08	13.85	13.85	3.08	4	0.78	0.15	1.51	6.30	0.07	13.4
apost= -- aant= 10.78 ainf= 10.78 asup= -- staffe= 2 d 8 / 13.4 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	210	-2599	10936	166	-109	-372	9848	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.96	0.09	0.93	0.00	0.00	13.4
1B	210	-2599	10936	166	-109	-372	9848	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.96	0.09	0.93	0.00	0.00	13.4
1C	210	-2599	10936	166	-109	-372	9848	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.96	0.09	0.93	0.00	0.00	13.4
1D	210	-2599	10936	166	-109	-372	9848	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.96	0.09	0.93	0.00	0.00	13.4
1E	210	-2599	10936	166	-109	-372	9848	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.96	0.09	0.93	0.00	0.00	13.4
1F	210	-2599	10936	166	-109	-372	9848	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.96	0.09	0.93	0.00	0.00	13.4
1G	210	-2599	10936	166	-109	-372	9848	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.96	0.09	0.93	0.00	0.00	13.4
1H	210	-2599	10936	166	-109	-372	9848	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.96	0.09	0.93	0.00	0.00	13.4
1I	210	-2599	10936	166	-109	-372	9848	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.96	0.09	0.93	0.00	0.00	13.4
1J	210	-2599	10936	166	-109	-372	9848	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.96	0.09	0.93	0.00	0.00	13.4
1K	210	-2599	10936	166	-109	-372	9848	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.96	0.09	0.93	0.00	0.00	13.4
1L	210	-2599	10936	166	-109	-372	9848	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.96	0.09	0.93	0.00	0.00	13.4
1M	210	-2599	10936	166	-109	-372	9848	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.96	0.09	0.93	0.00	0.00	13.4
1N	210	-2599	10936	166	-109	-372	9848	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.96	0.09	0.93	0.00	0.00	13.4
1O	210	-2599	10936	166	-109	-372	9848	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.96	0.09	0.93	0.00	0.00	13.4
1P	210	-2599	10936	166	-109	-372	9848	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.96	0.09	0.93	0.00	0.00	13.4
2	210	-4113	16128	240	-176	-516	14550	3.08	13.85	13.85	3.08	4	0.95	0.14	1.40	5.84	0.07	13.4
apost= -- aant= 10.78 ainf= 10.78 asup= -- staffe= 2 d 8 / 13.4 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	245	-2599	10077	166	-109	-430	13533	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.91	0.09	0.86	0.00	0.00	13.4
1B	245	-2599	10077	166	-109	-430	13533	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.91	0.09	0.86	0.00	0.00	13.4
1C	245	-2599	10077	166	-109	-430	13533	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.91	0.09	0.86	0.00	0.00	13.4
1D	245	-2599	10077	166	-109	-430	13533	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.91	0.09	0.86	0.00	0.00	13.4
1E	245	-2599	10077	166	-109	-430	13533	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.91	0.09	0.86	0.00	0.00	13.4
1F	245	-2599	10077	166	-109	-430	13533	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.91	0.09	0.86	0.00	0.00	13.4
1G	245	-2599	10077	166	-109	-430	13533	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.91	0.09	0.86	0.00	0.00	13.4
1H	245	-2599	10077	166	-109	-430	13533	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.91	0.09	0.86	0.00	0.00	13.4
1I	245	-2599	10077	166	-109	-430	13533	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.91	0.09	0.86	0.00	0.00	13.4
1J	245	-2599	10077	166	-109	-430	13533	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.91	0.09	0.86	0.00	0.00	13.4
1K	245	-2599	10077	166	-109	-430	13533	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.91	0.09	0.86	0.00	0.00	13.4
1L	245	-2599	10077	166	-109	-430	13533	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.91	0.09	0.86	0.00	0.00	13.4
1M	245	-2599	10077	166	-109	-430	13533	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.91	0.09	0.86	0.00	0.00	13.4
1N	245	-2599	10077	166	-109	-430	13533	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.91	0.09	0.86	0.00	0.00	13.4
1O	245	-2599	10077	166	-109	-430	13533	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.91	0.09	0.86	0.00	0.00	13.4
1P	245	-2599	10077	166	-109	-430	13533	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.91	0.09	0.86	0.00	0.00	13.4
2	245	-4113	14876	240	-176	-601	19986	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.81	0.13	1.23	5.39	0.07	13.4
apost= -- aant= 10.78 ainf= 10.78 asup= -- staffe= 2 d 8 / 13.4 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	281	-2599	9218	166	-109	-489	16916	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.88	0.08	0.79	0.00	0.00	13.4
1B	281	-2599	9218	166	-109	-489	16916	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.88	0.08	0.79	0.00	0.00	13.4
1C	281	-2599	9218	166	-109	-489	16916	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.88	0.08	0.79	0.00	0.00	13.4
1D	281	-2599	9218	166	-109	-489	16916	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.88	0.08	0.79	0.00	0.00	13.4
1E	281	-2599	9218	166	-109	-489	16916	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.88	0.08	0.79	0.00	0.00	13.4
1F	281	-2599	9218	166	-109	-489	16916	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.88	0.08	0.79	0.00	0.00	13.4
1G	281	-2599	9218	166	-109	-489	16916	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.88	0.08	0.79	0.00	0.00	13.4
1H	281	-2599	9218	166	-109	-489	16916	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.88	0.08	0.79	0.00	0.00	13.4
1I	281	-2599	9218	166	-109	-489	16916	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.88	0.08	0.79	0.00	0.00	13.4
1J	281	-2599	9218	166	-109	-489	16916	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.88	0.08	0.79	0.00	0.00	13.4
1K	281	-2599	9218	166	-109	-489	16916	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.88	0.08	0.79	0.00	0.00	13.4
1L	281	-2599	9218	166	-109	-489	16916	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.88	0.08	0.79	0.00	0.00	13.4
1M	281	-2599	9218	166	-109	-489	16916	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.88	0.08	0.79	0.00	0.00	13.4
1N	281	-2599	9218	166	-													

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1E	316	-2599	8359	166	-109	-547	19999	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.84	0.07	0.71	0.00	0.00	13.4
1F	316	-2599	8359	166	-109	-547	19999	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.84	0.07	0.71	0.00	0.00	13.4
1G	316	-2599	8359	166	-109	-547	19999	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.84	0.07	0.71	0.00	0.00	13.4
1H	316	-2599	8359	166	-109	-547	19999	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.84	0.07	0.71	0.00	0.00	13.4
1I	316	-2599	8359	166	-109	-547	19999	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.84	0.07	0.71	0.00	0.00	13.4
1J	316	-2599	8359	166	-109	-547	19999	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.84	0.07	0.71	0.00	0.00	13.4
1K	316	-2599	8359	166	-109	-547	19999	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.84	0.07	0.71	0.00	0.00	13.4
1L	316	-2599	8359	166	-109	-547	19999	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.84	0.07	0.71	0.00	0.00	13.4
1M	316	-2599	8359	166	-109	-547	19999	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.84	0.07	0.71	0.00	0.00	13.4
1N	316	-2599	8359	166	-109	-547	19999	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.84	0.07	0.71	0.00	0.00	13.4
1O	316	-2599	8359	166	-109	-547	19999	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.84	0.07	0.71	0.00	0.00	13.4
1P	316	-2599	8359	166	-109	-547	19999	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.84	0.07	0.71	0.00	0.00	13.4
2	316	-4113	12372	240	-176	-769	29541	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.89	0.11	0.94	0.00	0.00	13.4

apost= -- aant= 10.78 ainf= 10.78 asup= -- staffe= 2 d 8 / 13.4 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	351	-2599	7500	166	-109	-605	22780	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.96	0.06	0.64	0.00	0.00	13.4
1B	351	-2599	7500	166	-109	-605	22780	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.96	0.06	0.64	0.00	0.00	13.4
1C	351	-2599	7500	166	-109	-605	22780	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.96	0.06	0.64	0.00	0.00	13.4
1D	351	-2599	7500	166	-109	-605	22780	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.96	0.06	0.64	0.00	0.00	13.4
1E	351	-2599	7500	166	-109	-605	22780	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.96	0.06	0.64	0.00	0.00	13.4
1F	351	-2599	7500	166	-109	-605	22780	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.96	0.06	0.64	0.00	0.00	13.4
1G	351	-2599	7500	166	-109	-605	22780	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.96	0.06	0.64	0.00	0.00	13.4
1H	351	-2599	7500	166	-109	-605	22780	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.96	0.06	0.64	0.00	0.00	13.4
1I	351	-2599	7500	166	-109	-605	22780	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.96	0.06	0.64	0.00	0.00	13.4
1J	351	-2599	7500	166	-109	-605	22780	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.96	0.06	0.64	0.00	0.00	13.4
1K	351	-2599	7500	166	-109	-605	22780	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.96	0.06	0.64	0.00	0.00	13.4
1L	351	-2599	7500	166	-109	-605	22780	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.96	0.06	0.64	0.00	0.00	13.4
1M	351	-2599	7500	166	-109	-605	22780	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.96	0.06	0.64	0.00	0.00	13.4
1N	351	-2599	7500	166	-109	-605	22780	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.96	0.06	0.64	0.00	0.00	13.4
1O	351	-2599	7500	166	-109	-605	22780	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.96	0.06	0.64	0.00	0.00	13.4
1P	351	-2599	7500	166	-109	-605	22780	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.96	0.06	0.64	0.00	0.00	13.4
2	351	-4113	11120	240	-176	-854	33660	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.90	0.10	0.82	0.00	0.00	13.4

apost= -- aant= 10.78 ainf= 10.78 asup= -- staffe= 2 d 8 / 13.4 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 12 NI 11469 NF 11472 SEZ. Rp B= 50.0 H= 80.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 10.0000 11.3100 5.3244 26.6344 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m		cm
1A	0	-3124	-3396	500	281	783	23160	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.97	0.04	0.37	0.00	0.00	13.4
1B	0	-3124	-3396	500	281	783	23160	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.97	0.04	0.37	0.00	0.00	13.4
1C	0	-3124	-3396	500	281	783	23160	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.97	0.04	0.37	0.00	0.00	13.4
1D	0	-3124	-3396	500	281	783	23160	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.97	0.04	0.37	0.00	0.00	13.4
1E	0	-3124	-3396	500	281	783	23160	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.97	0.04	0.37	0.00	0.00	13.4
1F	0	-3124	-3396	500	281	783	23160	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.97	0.04	0.37	0.00	0.00	13.4
1G	0	-3124	-3396	500	281	783	23160	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.97	0.04	0.37	0.00	0.00	13.4
1H	0	-3124	-3396	500	281	783	23160	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.97	0.04	0.37	0.00	0.00	13.4
1I	0	-3124	-3396	500	281	783	23160	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.97	0.04	0.37	0.00	0.00	13.4
1J	0	-3124	-3396	500	281	783	23160	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.97	0.04	0.37	0.00	0.00	13.4
1K	0	-3124	-3396	500	281	783	23160	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.97	0.04	0.37	0.00	0.00	13.4
1L	0	-3124	-3396	500	281	783	23160	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.97	0.04	0.37	0.00	0.00	13.4
1M	0	-3124	-3396	500	281	783	23160	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.97	0.04	0.37	0.00	0.00	13.4
1N	0	-3124	-3396	500	281	783	23160	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.97	0.04	0.37	0.00	0.00	13.4
1O	0	-3124	-3396	500	281	783	23160	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.97	0.04	0.37	0.00	0.00	13.4
1P	0	-3124	-3396	500	281	783	23160	13.85	3.08	13.85	3.08	2	0.97	0.04	0.37	0.00	0.00	13.4
2	0	-4889	-5258	770	466	1207	34260	13.85	3.08	13.85	3.08	3	0.91	0.06	0.51	0.00	0.00	13.4

apost= 10.78 aant= -- ainf= 10.78 asup= -- staffe= 2 d 8 / 13.4 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	35	-3124	-4263	500	281	606	21804	13.85	3.08	13.85	3.08	3	0.91	0.04	0.43	0.00	0.00	13.4
1B	35	-3124	-4263	500	281	606	21804	13.85	3.08	13.85	3.08	3	0.91	0.04	0.43	0.00	0.00	13.4
1C	35	-3124	-4263	500	281	606	21804	13.85	3.08	13.85	3.08	3	0.91	0.04	0.43	0.00	0.00	13.4
1D	35	-3124	-4263	500	281	606	21804	13.85	3.08	13.85	3.08	3	0.91	0.04	0.43	0.00	0.00	13.4
1E	35	-3124	-4263	500	281	606	21804	13.85	3.08	13.85	3.08	3	0.91	0.04	0.43	0.00	0.00	13.4
1F	35	-3124	-4263	500	281	606	21804	13.85	3.08	13.85	3.08	3	0.91	0.04	0.43	0.00	0.00	13.4
1G	35	-3124	-4263	500	281	606	21804	13.85	3.08	13.85	3.08	3	0.91	0.04	0.43	0.00	0.00	13.4
1H	35	-3124	-4263	500	281	606	21804	13.85	3.08	13.85	3.08	3	0.91	0.04	0.43	0.00	0.00	13.4
1I	35	-3124	-4263	500	281	606	21804	13.85	3.08	13.85	3.08	3	0.91	0.04	0.43	0.00	0.00	13.4
1J	35	-3124	-4263	500	281	606	21804	13.85	3.08	13.85	3.08	3	0.91	0.04	0.43	0.00	0.00	13.4
1K	35	-3124	-4263	500	281	606	21804	13.85	3.08	13.85	3.08	3	0.91	0.04	0.43	0.00	0.00	13.4
1L	35	-3124	-4263	500	281	606	21804	13.85	3.08	13.85	3.08	3	0.91	0.04	0.43	0.00	0.00	13.4
1M	35	-3124	-4263	500	281	606	21804	13.85	3.08	13.85	3.08	3	0.91	0.04	0.43	0.00	0.00	13.4
1N	35	-3124	-4263	500	281	606	21804	13.85	3.08	13.85	3.08	3	0.91	0.04	0.43	0.00	0.00	13.4
1O	35	-3124	-4263	500	281	606	21804	13.85	3.08	13.85	3.08	3	0.91	0.04	0.43	0.00	0.00	13.4
1P	35	-3124	-4263	500	281	606	21804	13.85	3.08	13.85	3.08	3	0.91	0.04	0.43	0.00	0.00	13.4
2	35	-4889	-6521	770	466	934	32175	13.85	3.08	13.85	3.08	3	0.96	0.07	0.62	0.00	0.00	13.4

apost= 10.78 aant= -- ainf= 10.78 asup= -- staffe= 2 d 8 / 13.4 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	71	-3124	-5131	500	281	429	20141	13.85	3.08	13.85	3.08	4	0.84	0.05	0.50	0.00	0.00	13.4
1B	71	-3124	-5131	500	281	429	20141	13.85	3.08	13.85	3.08	4	0.84	0.05	0.50	0.00	0.00	13.4
1C	71	-3124	-5131	500	281	429	20141	13.85	3.08	13.85	3.08	4	0.84	0.05	0.50	0.00	0.00	13.4
1D	71	-3124	-5131	500	281	429	20141	13.85	3.08	13.85	3.08	4	0.84	0.05	0.50	0.00	0.00	13.4
1E	71	-3124	-5131	500	281	429	20141	13.85	3.08	13.85	3.08	4	0.84	0.05	0.50	0.00	0.00	13.4

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1A	248	-3124	-9468	500	281	-456	7223	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.66	0.09	0.87	0.00	0.00	13.4
1B	248	-3124	-9468	500	281	-456	7223	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.66	0.09	0.87	0.00	0.00	13.4
1C	248	-3124	-9468	500	281	-456	7223	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.66	0.09	0.87	0.00	0.00	13.4
1D	248	-3124	-9468	500	281	-456	7223	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.66	0.09	0.87	0.00	0.00	13.4
1E	248	-3124	-9468	500	281	-456	7223	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.66	0.09	0.87	0.00	0.00	13.4
1F	248	-3124	-9468	500	281	-456	7223	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.66	0.09	0.87	0.00	0.00	13.4
1G	248	-3124	-9468	500	281	-456	7223	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.66	0.09	0.87	0.00	0.00	13.4
1H	248	-3124	-9468	500	281	-456	7223	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.66	0.09	0.87	0.00	0.00	13.4
1I	248	-3124	-9468	500	281	-456	7223	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.66	0.09	0.87	0.00	0.00	13.4
1J	248	-3124	-9468	500	281	-456	7223	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.66	0.09	0.87	0.00	0.00	13.4
1K	248	-3124	-9468	500	281	-456	7223	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.66	0.09	0.87	0.00	0.00	13.4
1L	248	-3124	-9468	500	281	-456	7223	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.66	0.09	0.87	0.00	0.00	13.4
1M	248	-3124	-9468	500	281	-456	7223	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.66	0.09	0.87	0.00	0.00	13.4
1N	248	-3124	-9468	500	281	-456	7223	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.66	0.09	0.87	0.00	0.00	13.4
1O	248	-3124	-9468	500	281	-456	7223	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.66	0.09	0.87	0.00	0.00	13.4
1P	248	-3124	-9468	500	281	-456	7223	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.66	0.09	0.87	0.00	0.00	13.4
2	248	-4889	-14100	770	466	-701	10277	3.08	13.85	13.85	3.08	3	0.92	0.13	1.34	5.11	0.18	13.4

apost= -- aant= 10.78 ainf= 10.78 asup= -- staffe= 2 d 8 / 13.4 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	283	-3124	-10335	500	281	-633	3719	3.08	13.85	13.85	7.70	3	0.28	0.09	0.95	0.00	0.00	11.2
1B	283	-3124	-10335	500	281	-633	3719	3.08	13.85	13.85	7.70	3	0.28	0.09	0.95	0.00	0.00	11.2
1C	283	-3124	-10335	500	281	-633	3719	3.08	13.85	13.85	7.70	3	0.28	0.09	0.95	0.00	0.00	11.2
1D	283	-3124	-10335	500	281	-633	3719	3.08	13.85	13.85	7.70	3	0.28	0.09	0.95	0.00	0.00	11.2
1E	283	-3124	-10335	500	281	-633	3719	3.08	13.85	13.85	7.70	3	0.28	0.09	0.95	0.00	0.00	11.2
1F	283	-3124	-10335	500	281	-633	3719	3.08	13.85	13.85	7.70	3	0.28	0.09	0.95	0.00	0.00	11.2
1G	283	-3124	-10335	500	281	-633	3719	3.08	13.85	13.85	7.70	3	0.28	0.09	0.95	0.00	0.00	11.2
1H	283	-3124	-10335	500	281	-633	3719	3.08	13.85	13.85	7.70	3	0.28	0.09	0.95	0.00	0.00	11.2
1I	283	-3124	-10335	500	281	-633	3719	3.08	13.85	13.85	7.70	3	0.28	0.09	0.95	0.00	0.00	11.2
1J	283	-3124	-10335	500	281	-633	3719	3.08	13.85	13.85	7.70	3	0.28	0.09	0.95	0.00	0.00	11.2
1K	283	-3124	-10335	500	281	-633	3719	3.08	13.85	13.85	7.70	3	0.28	0.09	0.95	0.00	0.00	11.2
1L	283	-3124	-10335	500	281	-633	3719	3.08	13.85	13.85	7.70	3	0.28	0.09	0.95	0.00	0.00	11.2
1M	283	-3124	-10335	500	281	-633	3719	3.08	13.85	13.85	7.70	3	0.28	0.09	0.95	0.00	0.00	11.2
1N	283	-3124	-10335	500	281	-633	3719	3.08	13.85	13.85	7.70	3	0.28	0.09	0.95	0.00	0.00	11.2
1O	283	-3124	-10335	500	281	-633	3719	3.08	13.85	13.85	7.70	3	0.28	0.09	0.95	0.00	0.00	11.2
1P	283	-3124	-10335	500	281	-633	3719	3.08	13.85	13.85	7.70	3	0.28	0.09	0.95	0.00	0.00	11.2
2	283	-4889	-15364	770	466	-974	5062	3.08	13.85	13.85	7.70	3	0.35	0.14	1.45	5.57	0.18	11.2

apost= -- aant= 10.78 ainf= 10.78 asup= 4.62 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	319	-3124	-11203	500	281	-810	-93	3.08	13.85	7.70	13.85	6	0.03	0.10	1.02	4.06	0.11	11.2
1B	319	-3124	-11203	500	281	-810	-93	3.08	13.85	7.70	13.85	6	0.03	0.10	1.02	4.06	0.11	11.2
1C	319	-3124	-11203	500	281	-810	-93	3.08	13.85	7.70	13.85	6	0.03	0.10	1.02	4.06	0.11	11.2
1D	319	-3124	-11203	500	281	-810	-93	3.08	13.85	7.70	13.85	6	0.03	0.10	1.02	4.06	0.11	11.2
1E	319	-3124	-11203	500	281	-810	-93	3.08	13.85	7.70	13.85	6	0.03	0.10	1.02	4.06	0.11	11.2
1F	319	-3124	-11203	500	281	-810	-93	3.08	13.85	7.70	13.85	6	0.03	0.10	1.02	4.06	0.11	11.2
1G	319	-3124	-11203	500	281	-810	-93	3.08	13.85	7.70	13.85	6	0.03	0.10	1.02	4.06	0.11	11.2
1H	319	-3124	-11203	500	281	-810	-93	3.08	13.85	7.70	13.85	6	0.03	0.10	1.02	4.06	0.11	11.2
1I	319	-3124	-11203	500	281	-810	-93	3.08	13.85	7.70	13.85	6	0.03	0.10	1.02	4.06	0.11	11.2
1J	319	-3124	-11203	500	281	-810	-93	3.08	13.85	7.70	13.85	6	0.03	0.10	1.02	4.06	0.11	11.2
1K	319	-3124	-11203	500	281	-810	-93	3.08	13.85	7.70	13.85	6	0.03	0.10	1.02	4.06	0.11	11.2
1L	319	-3124	-11203	500	281	-810	-93	3.08	13.85	7.70	13.85	6	0.03	0.10	1.02	4.06	0.11	11.2
1M	319	-3124	-11203	500	281	-810	-93	3.08	13.85	7.70	13.85	6	0.03	0.10	1.02	4.06	0.11	11.2
1N	319	-3124	-11203	500	281	-810	-93	3.08	13.85	7.70	13.85	6	0.03	0.10	1.02	4.06	0.11	11.2
1O	319	-3124	-11203	500	281	-810	-93	3.08	13.85	7.70	13.85	6	0.03	0.10	1.02	4.06	0.11	11.2
1P	319	-3124	-11203	500	281	-810	-93	3.08	13.85	7.70	13.85	6	0.03	0.10	1.02	4.06	0.11	11.2
2	319	-4889	-16627	770	466	-1246	-599	3.08	13.85	7.70	13.85	4	0.05	0.15	1.55	6.02	0.18	11.2

apost= -- aant= 10.78 ainf= 4.62 asup= 10.78 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	354	-3124	-12070	500	281	-987	-4211	3.08	13.85	7.70	13.85	2	0.33	0.11	1.09	4.37	0.11	11.2
1B	354	-3124	-12070	500	281	-987	-4211	3.08	13.85	7.70	13.85	2	0.33	0.11	1.09	4.37	0.11	11.2
1C	354	-3124	-12070	500	281	-987	-4211	3.08	13.85	7.70	13.85	2	0.33	0.11	1.09	4.37	0.11	11.2
1D	354	-3124	-12070	500	281	-987	-4211	3.08	13.85	7.70	13.85	2	0.33	0.11	1.09	4.37	0.11	11.2
1E	354	-3124	-12070	500	281	-987	-4211	3.08	13.85	7.70	13.85	2	0.33	0.11	1.09	4.37	0.11	11.2
1F	354	-3124	-12070	500	281	-987	-4211	3.08	13.85	7.70	13.85	2	0.33	0.11	1.09	4.37	0.11	11.2
1G	354	-3124	-12070	500	281	-987	-4211	3.08	13.85	7.70	13.85	2	0.33	0.11	1.09	4.37	0.11	11.2
1H	354	-3124	-12070	500	281	-987	-4211	3.08	13.85	7.70	13.85	2	0.33	0.11	1.09	4.37	0.11	11.2
1I	354	-3124	-12070	500	281	-987	-4211	3.08	13.85	7.70	13.85	2	0.33	0.11	1.09	4.37	0.11	11.2
1J	354	-3124	-12070	500	281	-987	-4211	3.08	13.85	7.70	13.85	2	0.33	0.11	1.09	4.37	0.11	11.2
1K	354	-3124	-12070	500	281	-987	-4211	3.08	13.85	7.70	13.85	2	0.33	0.11	1.09	4.37	0.11	11.2
1L	354	-3124	-12070	500	281	-987	-4211	3.08	13.85	7.70	13.85	2	0.33	0.11	1.09	4.37	0.11	11.2
1M	354	-3124	-12070	500	281	-987	-4211	3.08	13.85	7.70	13.85	2	0.33	0.11	1.09	4.37	0.11	11.2
1N	354	-3124	-12070	500	281	-987	-4211	3.08	13.85	7.70	13.85	2	0.33	0.11	1.09	4.37	0.11	11.2
1O	354	-3124	-12070	500	281	-987	-4211	3.08	13.85	7.70	13.85	2	0.33	0.11	1.09	4.37	0.11	11.2
1P	354	-3124	-12070	500	281	-987	-4211	3.08	13.85	7.70	13.85	2	0.33	0.11	1.09	4.37	0.11	11.2
2	354	-4889	-17890	770	466	-1519	-6708	3.08	13.85	7.70	13.85	2	0.53	0.16	1.66	6.48	0.18	11.2

apost= -- aant= 10.78 ainf= 4.62 asup= 10.78 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 13 NI 11412 NF 11468 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 11.1800 5.2632 23.4432 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

10	140	-426	7506	-11	94	-98	1014	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.11	0.09	0.89	0.00	0.00	16.8
1P	140	-426	7506	-11	94	-98	1014	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.11	0.09	0.89	0.00	0.00	16.8
2	140	-995	11058	-46	141	-150	1572	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.16	0.14	1.32	4.60	0.08	16.8
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	175	-426	6757	-11	94	-94	3515	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.42	0.08	0.81	0.00	0.00	16.8
1B	175	-426	6757	-11	94	-94	3515	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.42	0.08	0.81	0.00	0.00	16.8
1C	175	-426	6757	-11	94	-94	3515	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.42	0.08	0.81	0.00	0.00	16.8
1D	175	-426	6757	-11	94	-94	3515	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.42	0.08	0.81	0.00	0.00	16.8
1E	175	-426	6757	-11	94	-94	3515	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.42	0.08	0.81	0.00	0.00	16.8
1F	175	-426	6757	-11	94	-94	3515	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.42	0.08	0.81	0.00	0.00	16.8
1G	175	-426	6757	-11	94	-94	3515	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.42	0.08	0.81	0.00	0.00	16.8
1H	175	-426	6757	-11	94	-94	3515	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.42	0.08	0.81	0.00	0.00	16.8
1I	175	-426	6757	-11	94	-94	3515	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.42	0.08	0.81	0.00	0.00	16.8
1J	175	-426	6757	-11	94	-94	3515	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.42	0.08	0.81	0.00	0.00	16.8
1K	175	-426	6757	-11	94	-94	3515	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.42	0.08	0.81	0.00	0.00	16.8
1L	175	-426	6757	-11	94	-94	3515	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.42	0.08	0.81	0.00	0.00	16.8
1M	175	-426	6757	-11	94	-94	3515	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.42	0.08	0.81	0.00	0.00	16.8
1N	175	-426	6757	-11	94	-94	3515	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.42	0.08	0.81	0.00	0.00	16.8
10	175	-426	6757	-11	94	-94	3515	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.42	0.08	0.81	0.00	0.00	16.8
1P	175	-426	6757	-11	94	-94	3515	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.42	0.08	0.81	0.00	0.00	16.8
2	175	-995	9953	-46	141	-133	5256	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.62	0.12	1.20	4.14	0.08	16.8
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	210	-426	6008	-11	94	-91	5752	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.70	0.08	0.72	0.00	0.00	16.8
1B	210	-426	6008	-11	94	-91	5752	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.70	0.08	0.72	0.00	0.00	16.8
1C	210	-426	6008	-11	94	-91	5752	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.70	0.08	0.72	0.00	0.00	16.8
1D	210	-426	6008	-11	94	-91	5752	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.70	0.08	0.72	0.00	0.00	16.8
1E	210	-426	6008	-11	94	-91	5752	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.70	0.08	0.72	0.00	0.00	16.8
1F	210	-426	6008	-11	94	-91	5752	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.70	0.08	0.72	0.00	0.00	16.8
1G	210	-426	6008	-11	94	-91	5752	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.70	0.08	0.72	0.00	0.00	16.8
1H	210	-426	6008	-11	94	-91	5752	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.70	0.08	0.72	0.00	0.00	16.8
1I	210	-426	6008	-11	94	-91	5752	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.70	0.08	0.72	0.00	0.00	16.8
1J	210	-426	6008	-11	94	-91	5752	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.70	0.08	0.72	0.00	0.00	16.8
1K	210	-426	6008	-11	94	-91	5752	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.70	0.08	0.72	0.00	0.00	16.8
1L	210	-426	6008	-11	94	-91	5752	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.70	0.08	0.72	0.00	0.00	16.8
1M	210	-426	6008	-11	94	-91	5752	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.70	0.08	0.72	0.00	0.00	16.8
1N	210	-426	6008	-11	94	-91	5752	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.70	0.08	0.72	0.00	0.00	16.8
10	210	-426	6008	-11	94	-91	5752	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.70	0.08	0.72	0.00	0.00	16.8
1P	210	-426	6008	-11	94	-91	5752	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.70	0.08	0.72	0.00	0.00	16.8
2	210	-995	8848	-46	141	-117	8552	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.69	0.11	1.07	3.68	0.08	16.8
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	245	-426	5260	-11	94	-87	7728	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.95	0.07	0.64	0.00	0.00	16.8
1B	245	-426	5260	-11	94	-87	7728	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.95	0.07	0.64	0.00	0.00	16.8
1C	245	-426	5260	-11	94	-87	7728	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.95	0.07	0.64	0.00	0.00	16.8
1D	245	-426	5260	-11	94	-87	7728	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.95	0.07	0.64	0.00	0.00	16.8
1E	245	-426	5260	-11	94	-87	7728	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.95	0.07	0.64	0.00	0.00	16.8
1F	245	-426	5260	-11	94	-87	7728	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.95	0.07	0.64	0.00	0.00	16.8
1G	245	-426	5260	-11	94	-87	7728	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.95	0.07	0.64	0.00	0.00	16.8
1H	245	-426	5260	-11	94	-87	7728	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.95	0.07	0.64	0.00	0.00	16.8
1I	245	-426	5260	-11	94	-87	7728	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.95	0.07	0.64	0.00	0.00	16.8
1J	245	-426	5260	-11	94	-87	7728	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.95	0.07	0.64	0.00	0.00	16.8
1K	245	-426	5260	-11	94	-87	7728	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.95	0.07	0.64	0.00	0.00	16.8
1L	245	-426	5260	-11	94	-87	7728	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.95	0.07	0.64	0.00	0.00	16.8
1M	245	-426	5260	-11	94	-87	7728	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.95	0.07	0.64	0.00	0.00	16.8
1N	245	-426	5260	-11	94	-87	7728	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.95	0.07	0.64	0.00	0.00	16.8
10	245	-426	5260	-11	94	-87	7728	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.95	0.07	0.64	0.00	0.00	16.8
1P	245	-426	5260	-11	94	-87	7728	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.95	0.07	0.64	0.00	0.00	16.8
2	245	-995	7742	-46	141	-101	11460	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.94	0.10	0.95	0.00	0.00	16.8
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	281	-426	4511	-11	94	-83	9441	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.78	0.06	0.56	0.00	0.00	16.8
1B	281	-426	4511	-11	94	-83	9441	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.78	0.06	0.56	0.00	0.00	16.8
1C	281	-426	4511	-11	94	-83	9441	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.78	0.06	0.56	0.00	0.00	16.8
1D	281	-426	4511	-11	94	-83	9441	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.78	0.06	0.56	0.00	0.00	16.8
1E	281	-426	4511	-11	94	-83	9441	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.78	0.06	0.56	0.00	0.00	16.8
1F	281	-426	4511	-11	94	-83	9441	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.78	0.06	0.56	0.00	0.00	16.8
1G	281	-426	4511	-11	94	-83	9441	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.78	0.06	0.56	0.00	0.00	16.8
1H	281	-426	4511	-11	94	-83	9441	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.78	0.06	0.56	0.00	0.00	16.8
1I	281	-426	4511	-11	94	-83	9441	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.78	0.06	0.56	0.00	0.00	16.8
1J	281	-426	4511	-11	94	-83	9441	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.78	0.06	0.56	0.00	0.00	16.8
1K	281	-426	4511	-11	94	-83	9441	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.78	0.06	0.56	0.00	0.00	16.8
1L	281	-426	4511	-11	94	-83	9441	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.78	0.06	0.56	0.00	0.00	16.8
1M	281	-426	4511	-11	94	-83	9441	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.78	0.06	0.56	0.00	0.00	16.8
1N	281	-426	4511	-11	94	-83	9441	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.78	0.06	0.56	0.00	0.00	16.8
10	281	-426	4511	-11	94	-83	9441	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.78	0.06	0.56	0.00	0.00	16.8
1P	281	-426	4511	-11	94	-83	9441	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.78	0.06	0.56	0.00	0.00	16.8
2	281	-995	6637	-46	141	-85	13981	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.87	0.09	0.81	0.00	0.00	16.8
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	316	-426	3763	-11	94	-80	10892	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.90	0.05	0.47	0.00	0.00	16.8
1B	316	-426	3763	-11	94	-80	10892	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.90	0.05	0.47	0.00	0.00	16.8
1C	316	-426	3763	-11	94	-80	10892	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.90	0.05	0.47	0.00	0.00	16.8
1D																		

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1I	316	-426	3763	-11	94	-80	10892	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.90	0.05	0.47	0.00	0.00	16.8
1J	316	-426	3763	-11	94	-80	10892	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.90	0.05	0.47	0.00	0.00	16.8
1K	316	-426	3763	-11	94	-80	10892	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.90	0.05	0.47	0.00	0.00	16.8
1L	316	-426	3763	-11	94	-80	10892	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.90	0.05	0.47	0.00	0.00	16.8
1M	316	-426	3763	-11	94	-80	10892	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.90	0.05	0.47	0.00	0.00	16.8
1N	316	-426	3763	-11	94	-80	10892	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.90	0.05	0.47	0.00	0.00	16.8
10	316	-426	3763	-11	94	-80	10892	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.90	0.05	0.47	0.00	0.00	16.8
1P	316	-426	3763	-11	94	-80	10892	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.90	0.05	0.47	0.00	0.00	16.8
2	316	-995	5531	-46	141	-69	16114	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.07	0.65	0.00	0.00	16.8

apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	351	-426	3014	-11	94	-76	12080	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.76	0.04	0.39	0.00	0.00	16.8
1B	351	-426	3014	-11	94	-76	12080	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.76	0.04	0.39	0.00	0.00	16.8
1C	351	-426	3014	-11	94	-76	12080	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.76	0.04	0.39	0.00	0.00	16.8
1D	351	-426	3014	-11	94	-76	12080	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.76	0.04	0.39	0.00	0.00	16.8
1E	351	-426	3014	-11	94	-76	12080	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.76	0.04	0.39	0.00	0.00	16.8
1F	351	-426	3014	-11	94	-76	12080	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.76	0.04	0.39	0.00	0.00	16.8
1G	351	-426	3014	-11	94	-76	12080	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.76	0.04	0.39	0.00	0.00	16.8
1H	351	-426	3014	-11	94	-76	12080	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.76	0.04	0.39	0.00	0.00	16.8
1I	351	-426	3014	-11	94	-76	12080	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.76	0.04	0.39	0.00	0.00	16.8
1J	351	-426	3014	-11	94	-76	12080	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.76	0.04	0.39	0.00	0.00	16.8
1K	351	-426	3014	-11	94	-76	12080	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.76	0.04	0.39	0.00	0.00	16.8
1L	351	-426	3014	-11	94	-76	12080	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.76	0.04	0.39	0.00	0.00	16.8
1M	351	-426	3014	-11	94	-76	12080	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.76	0.04	0.39	0.00	0.00	16.8
1N	351	-426	3014	-11	94	-76	12080	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.76	0.04	0.39	0.00	0.00	16.8
10	351	-426	3014	-11	94	-76	12080	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.76	0.04	0.39	0.00	0.00	16.8
1P	351	-426	3014	-11	94	-76	12080	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.76	0.04	0.39	0.00	0.00	16.8
2	351	-995	4426	-46	141	-53	17860	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.89	0.06	0.53	0.00	0.00	16.8

apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 14 NI 11468 NF 11454 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 11.1800 5.2632 23.4432 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-815	-659	-234	-54	-438	12130	3.08	9.24	9.24	3.08	2	1.00	0.01	0.11	0.00	0.00	16.8
1B	0	-815	-659	-234	-54	-438	12130	3.08	9.24	9.24	3.08	2	1.00	0.01	0.11	0.00	0.00	16.8
1C	0	-815	-659	-234	-54	-438	12130	3.08	9.24	9.24	3.08	2	1.00	0.01	0.11	0.00	0.00	16.8
1D	0	-815	-659	-234	-54	-438	12130	3.08	9.24	9.24	3.08	2	1.00	0.01	0.11	0.00	0.00	16.8
1E	0	-815	-659	-234	-54	-438	12130	3.08	9.24	9.24	3.08	2	1.00	0.01	0.11	0.00	0.00	16.8
1F	0	-815	-659	-234	-54	-438	12130	3.08	9.24	9.24	3.08	2	1.00	0.01	0.11	0.00	0.00	16.8
1G	0	-815	-659	-234	-54	-438	12130	3.08	9.24	9.24	3.08	2	1.00	0.01	0.11	0.00	0.00	16.8
1H	0	-815	-659	-234	-54	-438	12130	3.08	9.24	9.24	3.08	2	1.00	0.01	0.11	0.00	0.00	16.8
1I	0	-815	-659	-234	-54	-438	12130	3.08	9.24	9.24	3.08	2	1.00	0.01	0.11	0.00	0.00	16.8
1J	0	-815	-659	-234	-54	-438	12130	3.08	9.24	9.24	3.08	2	1.00	0.01	0.11	0.00	0.00	16.8
1K	0	-815	-659	-234	-54	-438	12130	3.08	9.24	9.24	3.08	2	1.00	0.01	0.11	0.00	0.00	16.8
1L	0	-815	-659	-234	-54	-438	12130	3.08	9.24	9.24	3.08	2	1.00	0.01	0.11	0.00	0.00	16.8
1M	0	-815	-659	-234	-54	-438	12130	3.08	9.24	9.24	3.08	2	1.00	0.01	0.11	0.00	0.00	16.8
1N	0	-815	-659	-234	-54	-438	12130	3.08	9.24	9.24	3.08	2	1.00	0.01	0.11	0.00	0.00	16.8
10	0	-815	-659	-234	-54	-438	12130	3.08	9.24	9.24	3.08	2	1.00	0.01	0.11	0.00	0.00	16.8
1P	0	-815	-659	-234	-54	-438	12130	3.08	9.24	9.24	3.08	2	1.00	0.01	0.11	0.00	0.00	16.8
2	0	-1556	-1108	-304	-88	-563	17950	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.89	0.02	0.16	0.00	0.00	16.8

apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	35	-815	-1415	-234	-54	-355	11763	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.97	0.02	0.19	0.00	0.00	16.8
1B	35	-815	-1415	-234	-54	-355	11763	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.97	0.02	0.19	0.00	0.00	16.8
1C	35	-815	-1415	-234	-54	-355	11763	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.97	0.02	0.19	0.00	0.00	16.8
1D	35	-815	-1415	-234	-54	-355	11763	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.97	0.02	0.19	0.00	0.00	16.8
1E	35	-815	-1415	-234	-54	-355	11763	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.97	0.02	0.19	0.00	0.00	16.8
1F	35	-815	-1415	-234	-54	-355	11763	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.97	0.02	0.19	0.00	0.00	16.8
1G	35	-815	-1415	-234	-54	-355	11763	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.97	0.02	0.19	0.00	0.00	16.8
1H	35	-815	-1415	-234	-54	-355	11763	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.97	0.02	0.19	0.00	0.00	16.8
1I	35	-815	-1415	-234	-54	-355	11763	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.97	0.02	0.19	0.00	0.00	16.8
1J	35	-815	-1415	-234	-54	-355	11763	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.97	0.02	0.19	0.00	0.00	16.8
1K	35	-815	-1415	-234	-54	-355	11763	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.97	0.02	0.19	0.00	0.00	16.8
1L	35	-815	-1415	-234	-54	-355	11763	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.97	0.02	0.19	0.00	0.00	16.8
1M	35	-815	-1415	-234	-54	-355	11763	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.97	0.02	0.19	0.00	0.00	16.8
1N	35	-815	-1415	-234	-54	-355	11763	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.97	0.02	0.19	0.00	0.00	16.8
10	35	-815	-1415	-234	-54	-355	11763	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.97	0.02	0.19	0.00	0.00	16.8
1P	35	-815	-1415	-234	-54	-355	11763	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.97	0.02	0.19	0.00	0.00	16.8
2	35	-1556	-2224	-304	-88	-456	17360	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.86	0.03	0.28	0.00	0.00	16.8

apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	71	-815	-2170	-234	-54	-272	11129	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.91	0.03	0.27	0.00	0.00	16.8
1B	71	-815	-2170	-234	-54	-272	11129	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.91	0.03	0.27	0.00	0.00	16.8
1C	71	-815	-2170	-234	-54	-272	11129	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.91	0.03	0.27	0.00	0.00	16.8
1D	71	-815	-2170	-234	-54	-272	11129	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.91	0.03	0.27	0.00	0.00	16.8
1E	71	-815	-2170	-234	-54	-272	11129	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.91	0.03	0.27	0.00	0.00	16.8
1F	71	-815	-2170	-234	-54	-272	11129	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.91	0.03	0.27	0.00	0.00	16.8
1G	71	-815	-2170	-234	-54	-272	11129	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.91	0.03	0.27	0.00	0.00	16.8
1H	71	-815	-2170	-234	-54	-272	11129	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.91	0.03	0.27	0.00	0.00	16.8
1I	71	-815	-2170	-234	-54	-272	11129	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.91	0.03	0.27	0.00	0.00	16.8

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1D	248	-815	-5946	-234	-54	141	3949	9.24	3.08	9.24	3.08	3	0.46	0.07	0.70	0.00	0.00	16.8
1E	248	-815	-5946	-234	-54	141	3949	9.24	3.08	9.24	3.08	3	0.46	0.07	0.70	0.00	0.00	16.8
1F	248	-815	-5946	-234	-54	141	3949	9.24	3.08	9.24	3.08	3	0.46	0.07	0.70	0.00	0.00	16.8
1G	248	-815	-5946	-234	-54	141	3949	9.24	3.08	9.24	3.08	3	0.46	0.07	0.70	0.00	0.00	16.8
1H	248	-815	-5946	-234	-54	141	3949	9.24	3.08	9.24	3.08	3	0.46	0.07	0.70	0.00	0.00	16.8
1I	248	-815	-5946	-234	-54	141	3949	9.24	3.08	9.24	3.08	3	0.46	0.07	0.70	0.00	0.00	16.8
1J	248	-815	-5946	-234	-54	141	3949	9.24	3.08	9.24	3.08	3	0.46	0.07	0.70	0.00	0.00	16.8
1K	248	-815	-5946	-234	-54	141	3949	9.24	3.08	9.24	3.08	3	0.46	0.07	0.70	0.00	0.00	16.8
1L	248	-815	-5946	-234	-54	141	3949	9.24	3.08	9.24	3.08	3	0.46	0.07	0.70	0.00	0.00	16.8
1M	248	-815	-5946	-234	-54	141	3949	9.24	3.08	9.24	3.08	3	0.46	0.07	0.70	0.00	0.00	16.8
1N	248	-815	-5946	-234	-54	141	3949	9.24	3.08	9.24	3.08	3	0.46	0.07	0.70	0.00	0.00	16.8
1O	248	-815	-5946	-234	-54	141	3949	9.24	3.08	9.24	3.08	3	0.46	0.07	0.70	0.00	0.00	16.8
1P	248	-815	-5946	-234	-54	141	3949	9.24	3.08	9.24	3.08	3	0.46	0.07	0.70	0.00	0.00	16.8
2	248	-1556	-8921	-304	-88	190	5527	9.24	3.08	9.24	3.08	4	0.63	0.11	1.06	3.71	0.05	16.8

apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	283	-815	-6702	-234	-54	224	1711	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.18	0.08	0.78	0.00	0.00	11.2
1B	283	-815	-6702	-234	-54	224	1711	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.18	0.08	0.78	0.00	0.00	11.2
1C	283	-815	-6702	-234	-54	224	1711	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.18	0.08	0.78	0.00	0.00	11.2
1D	283	-815	-6702	-234	-54	224	1711	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.18	0.08	0.78	0.00	0.00	11.2
1E	283	-815	-6702	-234	-54	224	1711	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.18	0.08	0.78	0.00	0.00	11.2
1F	283	-815	-6702	-234	-54	224	1711	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.18	0.08	0.78	0.00	0.00	11.2
1G	283	-815	-6702	-234	-54	224	1711	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.18	0.08	0.78	0.00	0.00	11.2
1H	283	-815	-6702	-234	-54	224	1711	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.18	0.08	0.78	0.00	0.00	11.2
1I	283	-815	-6702	-234	-54	224	1711	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.18	0.08	0.78	0.00	0.00	11.2
1J	283	-815	-6702	-234	-54	224	1711	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.18	0.08	0.78	0.00	0.00	11.2
1K	283	-815	-6702	-234	-54	224	1711	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.18	0.08	0.78	0.00	0.00	11.2
1L	283	-815	-6702	-234	-54	224	1711	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.18	0.08	0.78	0.00	0.00	11.2
1M	283	-815	-6702	-234	-54	224	1711	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.18	0.08	0.78	0.00	0.00	11.2
1N	283	-815	-6702	-234	-54	224	1711	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.18	0.08	0.78	0.00	0.00	11.2
1O	283	-815	-6702	-234	-54	224	1711	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.18	0.08	0.78	0.00	0.00	11.2
1P	283	-815	-6702	-234	-54	224	1711	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.18	0.08	0.78	0.00	0.00	11.2
2	283	-1556	-10038	-304	-88	297	2173	9.24	3.08	9.24	4.62	3	0.21	0.12	1.19	4.18	0.05	11.2

apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	319	-815	-7457	-234	-54	307	-794	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.07	0.09	0.86	0.00	0.00	11.2
1B	319	-815	-7457	-234	-54	307	-794	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.07	0.09	0.86	0.00	0.00	11.2
1C	319	-815	-7457	-234	-54	307	-794	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.07	0.09	0.86	0.00	0.00	11.2
1D	319	-815	-7457	-234	-54	307	-794	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.07	0.09	0.86	0.00	0.00	11.2
1E	319	-815	-7457	-234	-54	307	-794	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.07	0.09	0.86	0.00	0.00	11.2
1F	319	-815	-7457	-234	-54	307	-794	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.07	0.09	0.86	0.00	0.00	11.2
1G	319	-815	-7457	-234	-54	307	-794	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.07	0.09	0.86	0.00	0.00	11.2
1H	319	-815	-7457	-234	-54	307	-794	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.07	0.09	0.86	0.00	0.00	11.2
1I	319	-815	-7457	-234	-54	307	-794	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.07	0.09	0.86	0.00	0.00	11.2
1J	319	-815	-7457	-234	-54	307	-794	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.07	0.09	0.86	0.00	0.00	11.2
1K	319	-815	-7457	-234	-54	307	-794	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.07	0.09	0.86	0.00	0.00	11.2
1L	319	-815	-7457	-234	-54	307	-794	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.07	0.09	0.86	0.00	0.00	11.2
1M	319	-815	-7457	-234	-54	307	-794	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.07	0.09	0.86	0.00	0.00	11.2
1N	319	-815	-7457	-234	-54	307	-794	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.07	0.09	0.86	0.00	0.00	11.2
1O	319	-815	-7457	-234	-54	307	-794	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.07	0.09	0.86	0.00	0.00	11.2
1P	319	-815	-7457	-234	-54	307	-794	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.07	0.09	0.86	0.00	0.00	11.2
2	319	-1556	-11154	-304	-88	405	-1577	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.14	0.14	1.31	4.64	0.05	11.2

apost= 6.16 aant= -- ainf= 1.54 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	354	-815	-8212	-234	-54	390	-3567	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.41	0.10	0.95	0.00	0.00	11.2
1B	354	-815	-8212	-234	-54	390	-3567	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.41	0.10	0.95	0.00	0.00	11.2
1C	354	-815	-8212	-234	-54	390	-3567	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.41	0.10	0.95	0.00	0.00	11.2
1D	354	-815	-8212	-234	-54	390	-3567	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.41	0.10	0.95	0.00	0.00	11.2
1E	354	-815	-8212	-234	-54	390	-3567	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.41	0.10	0.95	0.00	0.00	11.2
1F	354	-815	-8212	-234	-54	390	-3567	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.41	0.10	0.95	0.00	0.00	11.2
1G	354	-815	-8212	-234	-54	390	-3567	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.41	0.10	0.95	0.00	0.00	11.2
1H	354	-815	-8212	-234	-54	390	-3567	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.41	0.10	0.95	0.00	0.00	11.2
1I	354	-815	-8212	-234	-54	390	-3567	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.41	0.10	0.95	0.00	0.00	11.2
1J	354	-815	-8212	-234	-54	390	-3567	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.41	0.10	0.95	0.00	0.00	11.2
1K	354	-815	-8212	-234	-54	390	-3567	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.41	0.10	0.95	0.00	0.00	11.2
1L	354	-815	-8212	-234	-54	390	-3567	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.41	0.10	0.95	0.00	0.00	11.2
1M	354	-815	-8212	-234	-54	390	-3567	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.41	0.10	0.95	0.00	0.00	11.2
1N	354	-815	-8212	-234	-54	390	-3567	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.41	0.10	0.95	0.00	0.00	11.2
1O	354	-815	-8212	-234	-54	390	-3567	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.41	0.10	0.95	0.00	0.00	11.2
1P	354	-815	-8212	-234	-54	390	-3567	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.41	0.10	0.95	0.00	0.00	11.2
2	354	-1556	-12270	-304	-88	512	-5721	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.65	0.15	1.44	5.11	0.05	11.2

apost= 6.16 aant= -- ainf= 1.54 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 15 NI 11413 NF 11467 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 12.6750 5.9670 25.6420 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m							Fx, M	Bielle	V, Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-218	10280	-62	-69	-603	-10630	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.89	0.12	1.18	4.28	0.04	11.2
1B	0	-218	10280	-62	-69	-603	-10630	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.89	0.12	1.18	4.28	0.04	11.2
1C	0	-218	10280	-62	-69	-603	-10630	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.89	0.12	1.18	4.28	0.04	11.2
1D	0	-218	10280	-62	-69	-603	-10630	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.89	0.12	1.18	4.28	0.04	11.2

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1M	316	-218	2941	-62	-69	-407	10232	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.04	0.37	0.00	0.00	16.8
1N	316	-218	2941	-62	-69	-407	10232	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.04	0.37	0.00	0.00	16.8
10	316	-218	2941	-62	-69	-407	10232	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.04	0.37	0.00	0.00	16.8
1P	316	-218	2941	-62	-69	-407	10232	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.04	0.37	0.00	0.00	16.8
2	316	-434	4306	-94	-65	-552	15152	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.95	0.05	0.51	0.00	0.00	16.8

apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	351	-218	2126	-62	-69	-385	11120	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.03	0.28	0.00	0.00	16.8
1B	351	-218	2126	-62	-69	-385	11120	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.03	0.28	0.00	0.00	16.8
1C	351	-218	2126	-62	-69	-385	11120	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.03	0.28	0.00	0.00	16.8
1D	351	-218	2126	-62	-69	-385	11120	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.03	0.28	0.00	0.00	16.8
1E	351	-218	2126	-62	-69	-385	11120	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.03	0.28	0.00	0.00	16.8
1F	351	-218	2126	-62	-69	-385	11120	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.03	0.28	0.00	0.00	16.8
1G	351	-218	2126	-62	-69	-385	11120	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.03	0.28	0.00	0.00	16.8
1H	351	-218	2126	-62	-69	-385	11120	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.03	0.28	0.00	0.00	16.8
1I	351	-218	2126	-62	-69	-385	11120	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.03	0.28	0.00	0.00	16.8
1J	351	-218	2126	-62	-69	-385	11120	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.03	0.28	0.00	0.00	16.8
1K	351	-218	2126	-62	-69	-385	11120	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.03	0.28	0.00	0.00	16.8
1L	351	-218	2126	-62	-69	-385	11120	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.03	0.28	0.00	0.00	16.8
1M	351	-218	2126	-62	-69	-385	11120	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.03	0.28	0.00	0.00	16.8
1N	351	-218	2126	-62	-69	-385	11120	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.03	0.28	0.00	0.00	16.8
10	351	-218	2126	-62	-69	-385	11120	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.03	0.28	0.00	0.00	16.8
1P	351	-218	2126	-62	-69	-385	11120	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.03	0.28	0.00	0.00	16.8
2	351	-434	3096	-94	-65	-519	16450	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.04	0.36	0.00	0.00	16.8

apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 16 NI 11467 NF 11471 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 12.6750 5.9670 25.6420 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	109	149	-610	284	-890	11100	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.94	0.02	0.23	0.00	0.00	16.8
1B	0	109	149	-610	284	-890	11100	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.94	0.02	0.23	0.00	0.00	16.8
1C	0	109	149	-610	284	-890	11100	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.94	0.02	0.23	0.00	0.00	16.8
1D	0	109	149	-610	284	-890	11100	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.94	0.02	0.23	0.00	0.00	16.8
1E	0	109	149	-610	284	-890	11100	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.94	0.02	0.23	0.00	0.00	16.8
1F	0	109	149	-610	284	-890	11100	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.94	0.02	0.23	0.00	0.00	16.8
1G	0	109	149	-610	284	-890	11100	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.94	0.02	0.23	0.00	0.00	16.8
1H	0	109	149	-610	284	-890	11100	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.94	0.02	0.23	0.00	0.00	16.8
1I	0	109	149	-610	284	-890	11100	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.94	0.02	0.23	0.00	0.00	16.8
1J	0	109	149	-610	284	-890	11100	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.94	0.02	0.23	0.00	0.00	16.8
1K	0	109	149	-610	284	-890	11100	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.94	0.02	0.23	0.00	0.00	16.8
1L	0	109	149	-610	284	-890	11100	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.94	0.02	0.23	0.00	0.00	16.8
1M	0	109	149	-610	284	-890	11100	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.94	0.02	0.23	0.00	0.00	16.8
1N	0	109	149	-610	284	-890	11100	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.94	0.02	0.23	0.00	0.00	16.8
10	0	109	149	-610	284	-890	11100	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.94	0.02	0.23	0.00	0.00	16.8
1P	0	109	149	-610	284	-890	11100	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.94	0.02	0.23	0.00	0.00	16.8
2	0	31	121	-860	440	-1237	16410	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.84	0.03	0.35	0.00	0.00	16.8

apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	35	109	-674	-610	284	-674	11007	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.02	0.25	0.00	0.00	16.8
1B	35	109	-674	-610	284	-674	11007	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.02	0.25	0.00	0.00	16.8
1C	35	109	-674	-610	284	-674	11007	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.02	0.25	0.00	0.00	16.8
1D	35	109	-674	-610	284	-674	11007	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.02	0.25	0.00	0.00	16.8
1E	35	109	-674	-610	284	-674	11007	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.02	0.25	0.00	0.00	16.8
1F	35	109	-674	-610	284	-674	11007	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.02	0.25	0.00	0.00	16.8
1G	35	109	-674	-610	284	-674	11007	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.02	0.25	0.00	0.00	16.8
1H	35	109	-674	-610	284	-674	11007	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.02	0.25	0.00	0.00	16.8
1I	35	109	-674	-610	284	-674	11007	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.02	0.25	0.00	0.00	16.8
1J	35	109	-674	-610	284	-674	11007	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.02	0.25	0.00	0.00	16.8
1K	35	109	-674	-610	284	-674	11007	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.02	0.25	0.00	0.00	16.8
1L	35	109	-674	-610	284	-674	11007	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.02	0.25	0.00	0.00	16.8
1M	35	109	-674	-610	284	-674	11007	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.02	0.25	0.00	0.00	16.8
1N	35	109	-674	-610	284	-674	11007	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.02	0.25	0.00	0.00	16.8
10	35	109	-674	-610	284	-674	11007	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.02	0.25	0.00	0.00	16.8
1P	35	109	-674	-610	284	-674	11007	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.02	0.25	0.00	0.00	16.8
2	35	31	-1101	-860	440	-933	16237	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.04	0.38	0.00	0.00	16.8

apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	71	109	-1497	-610	284	-458	10622	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.90	0.03	0.34	0.00	0.00	16.8
1B	71	109	-1497	-610	284	-458	10622	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.90	0.03	0.34	0.00	0.00	16.8
1C	71	109	-1497	-610	284	-458	10622	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.90	0.03	0.34	0.00	0.00	16.8
1D	71	109	-1497	-610	284	-458	10622	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.90	0.03	0.34	0.00	0.00	16.8
1E	71	109	-1497	-610	284	-458	10622	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.90	0.03	0.34	0.00	0.00	16.8
1F	71	109	-1497	-610	284	-458	10622	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.90	0.03	0.34	0.00	0.00	16.8
1G	71	109	-1497	-610	284	-458	10622	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.90	0.03	0.34	0.00	0.00	16.8
1H	71	109	-1497	-610	284	-458	10622	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.90	0.03	0.34	0.00	0.00	16.8
1I	71	109	-1497	-610	284	-458	10622	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.90	0.03	0.34	0.00	0.00	16.8
1J	71	109	-1497	-610	284	-458	10622	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.90	0.03	0.34	0.00	0.00	16.8
1K	71	109	-1497	-610	284	-458	10622	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.90	0.03	0.34	0.00	0.00	16.8
1L	71	109	-1497	-610	284	-458	10622	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.90	0.03	0.34	0.00	0.00	16.8
1M	71	109	-1497	-610	284	-458	10622	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.90	0.03	0.34	0.00	0.00	16.8

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1A	71	109	-1497	-610	284	-458	10622	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.90	0.03	0.34	0.00	0.00	16.8
10	71	109	-1497	-610	284	-458	10622	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.90	0.03	0.34	0.00	0.00	16.8
1P	71	109	-1497	-610	284	-458	10622	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.90	0.03	0.34	0.00	0.00	16.8
2	71	31	-2323	-860	440	-628	15631	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.99	0.05	0.52	0.00	0.00	16.8
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	106	109	-2320	-610	284	-242	9946	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.84	0.04	0.43	0.00	0.00	16.8
1B	106	109	-2320	-610	284	-242	9946	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.84	0.04	0.43	0.00	0.00	16.8
1C	106	109	-2320	-610	284	-242	9946	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.84	0.04	0.43	0.00	0.00	16.8
1D	106	109	-2320	-610	284	-242	9946	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.84	0.04	0.43	0.00	0.00	16.8
1E	106	109	-2320	-610	284	-242	9946	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.84	0.04	0.43	0.00	0.00	16.8
1F	106	109	-2320	-610	284	-242	9946	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.84	0.04	0.43	0.00	0.00	16.8
1G	106	109	-2320	-610	284	-242	9946	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.84	0.04	0.43	0.00	0.00	16.8
1H	106	109	-2320	-610	284	-242	9946	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.84	0.04	0.43	0.00	0.00	16.8
1I	106	109	-2320	-610	284	-242	9946	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.84	0.04	0.43	0.00	0.00	16.8
1J	106	109	-2320	-610	284	-242	9946	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.84	0.04	0.43	0.00	0.00	16.8
1K	106	109	-2320	-610	284	-242	9946	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.84	0.04	0.43	0.00	0.00	16.8
1L	106	109	-2320	-610	284	-242	9946	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.84	0.04	0.43	0.00	0.00	16.8
1M	106	109	-2320	-610	284	-242	9946	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.84	0.04	0.43	0.00	0.00	16.8
1N	106	109	-2320	-610	284	-242	9946	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.84	0.04	0.43	0.00	0.00	16.8
10	106	109	-2320	-610	284	-242	9946	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.84	0.04	0.43	0.00	0.00	16.8
1P	106	109	-2320	-610	284	-242	9946	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.84	0.04	0.43	0.00	0.00	16.8
2	106	31	-3545	-860	440	-324	14593	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.93	0.06	0.66	0.00	0.00	16.8
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	142	109	-3143	-610	284	-26	8979	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.76	0.05	0.52	0.00	0.00	16.8
1B	142	109	-3143	-610	284	-26	8979	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.76	0.05	0.52	0.00	0.00	16.8
1C	142	109	-3143	-610	284	-26	8979	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.76	0.05	0.52	0.00	0.00	1

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1H	248	109	-5613	-610	284	621	4329	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.55	0.08	0.79	0.00	0.00	16.8
1I	248	109	-5613	-610	284	621	4329	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.55	0.08	0.79	0.00	0.00	16.8
1J	248	109	-5613	-610	284	621	4329	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.55	0.08	0.79	0.00	0.00	16.8
1K	248	109	-5613	-610	284	621	4329	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.55	0.08	0.79	0.00	0.00	16.8
1L	248	109	-5613	-610	284	621	4329	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.55	0.08	0.79	0.00	0.00	16.8
1M	248	109	-5613	-610	284	621	4329	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.55	0.08	0.79	0.00	0.00	16.8
1N	248	109	-5613	-610	284	621	4329	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.55	0.08	0.79	0.00	0.00	16.8
1O	248	109	-5613	-610	284	621	4329	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.55	0.08	0.79	0.00	0.00	16.8
1P	248	109	-5613	-610	284	621	4329	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.55	0.08	0.79	0.00	0.00	16.8
2	248	31	-8434	-860	440	894	6115	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.77	0.12	1.19	3.51	0.25	16.8

apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	283	109	-6436	-610	284	837	2196	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.28	0.09	0.88	0.00	0.00	11.2
1B	283	109	-6436	-610	284	837	2196	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.28	0.09	0.88	0.00	0.00	11.2
1C	283	109	-6436	-610	284	837	2196	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.28	0.09	0.88	0.00	0.00	11.2
1D	283	109	-6436	-610	284	837	2196	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.28	0.09	0.88	0.00	0.00	11.2
1E	283	109	-6436	-610	284	837	2196	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.28	0.09	0.88	0.00	0.00	11.2
1F	283	109	-6436	-610	284	837	2196	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.28	0.09	0.88	0.00	0.00	11.2
1G	283	109	-6436	-610	284	837	2196	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.28	0.09	0.88	0.00	0.00	11.2
1H	283	109	-6436	-610	284	837	2196	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.28	0.09	0.88	0.00	0.00	11.2
1I	283	109	-6436	-610	284	837	2196	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.28	0.09	0.88	0.00	0.00	11.2
1J	283	109	-6436	-610	284	837	2196	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.28	0.09	0.88	0.00	0.00	11.2
1K	283	109	-6436	-610	284	837	2196	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.28	0.09	0.88	0.00	0.00	11.2
1L	283	109	-6436	-610	284	837	2196	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.28	0.09	0.88	0.00	0.00	11.2
1M	283	109	-6436	-610	284	837	2196	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.28	0.09	0.88	0.00	0.00	11.2
1N	283	109	-6436	-610	284	837	2196	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.28	0.09	0.88	0.00	0.00	11.2
1O	283	109	-6436	-610	284	837	2196	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.28	0.09	0.88	0.00	0.00	11.2
1P	283	109	-6436	-610	284	837	2196	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.28	0.09	0.88	0.00	0.00	11.2
2	283	31	-9656	-860	440	1198	2914	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.37	0.14	1.33	4.02	0.25	11.2

apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	319	109	-7259	-610	284	1053	-228	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.24	0.10	0.97	0.00	0.00	11.2
1B	319	109	-7259	-610	284	1053	-228	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.24	0.10	0.97	0.00	0.00	11.2
1C	319	109	-7259	-610	284	1053	-228	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.24	0.10	0.97	0.00	0.00	11.2
1D	319	109	-7259	-610	284	1053	-228	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.24	0.10	0.97	0.00	0.00	11.2
1E	319	109	-7259	-610	284	1053	-228	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.24	0.10	0.97	0.00	0.00	11.2
1F	319	109	-7259	-610	284	1053	-228	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.24	0.10	0.97	0.00	0.00	11.2
1G	319	109	-7259	-610	284	1053	-228	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.24	0.10	0.97	0.00	0.00	11.2
1H	319	109	-7259	-610	284	1053	-228	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.24	0.10	0.97	0.00	0.00	11.2
1I	319	109	-7259	-610	284	1053	-228	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.24	0.10	0.97	0.00	0.00	11.2
1J	319	109	-7259	-610	284	1053	-228	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.24	0.10	0.97	0.00	0.00	11.2
1K	319	109	-7259	-610	284	1053	-228	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.24	0.10	0.97	0.00	0.00	11.2
1L	319	109	-7259	-610	284	1053	-228	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.24	0.10	0.97	0.00	0.00	11.2
1M	319	109	-7259	-610	284	1053	-228	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.24	0.10	0.97	0.00	0.00	11.2
1N	319	109	-7259	-610	284	1053	-228	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.24	0.10	0.97	0.00	0.00	11.2
1O	319	109	-7259	-610	284	1053	-228	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.24	0.10	0.97	0.00	0.00	11.2
1P	319	109	-7259	-610	284	1053	-228	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.24	0.10	0.97	0.00	0.00	11.2
2	319	31	-10878	-860	440	1503	-719	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.34	0.15	1.46	4.53	0.25	11.2

apost= 6.16 aant= -- ainf= 1.54 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	354	109	-8082	-610	284	1269	-2943	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.37	0.11	1.06	3.37	0.16	11.2
1B	354	109	-8082	-610	284	1269	-2943	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.37	0.11	1.06	3.37	0.16	11.2
1C	354	109	-8082	-610	284	1269	-2943	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.37	0.11	1.06	3.37	0.16	11.2
1D	354	109	-8082	-610	284	1269	-2943	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.37	0.11	1.06	3.37	0.16	11.2
1E	354	109	-8082	-610	284	1269	-2943	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.37	0.11	1.06	3.37	0.16	11.2
1F	354	109	-8082	-610	284	1269	-2943	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.37	0.11	1.06	3.37	0.16	11.2
1G	354	109	-8082	-610	284	1269	-2943	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.37	0.11	1.06	3.37	0.16	11.2
1H	354	109	-8082	-610	284	1269	-2943	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.37	0.11	1.06	3.37	0.16	11.2
1I	354	109	-8082	-610	284	1269	-2943	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.37	0.11	1.06	3.37	0.16	11.2
1J	354	109	-8082	-610	284	1269	-2943	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.37	0.11	1.06	3.37	0.16	11.2
1K	354	109	-8082	-610	284	1269	-2943	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.37	0.11	1.06	3.37	0.16	11.2
1L	354	109	-8082	-610	284	1269	-2943	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.37	0.11	1.06	3.37	0.16	11.2
1M	354	109	-8082	-610	284	1269	-2943	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.37	0.11	1.06	3.37	0.16	11.2
1N	354	109	-8082	-610	284	1269	-2943	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.37	0.11	1.06	3.37	0.16	11.2
1O	354	109	-8082	-610	284	1269	-2943	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.37	0.11	1.06	3.37	0.16	11.2
1P	354	109	-8082	-610	284	1269	-2943	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.37	0.11	1.06	3.37	0.16	11.2
2	354	31	-12100	-860	440	1807	-4785	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.60	0.16	1.60	5.04	0.25	11.2

apost= 6.16 aant= -- ainf= 1.54 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 17 NI 11555 NF 11885 SEZ. Rp B= 40.0 H= 55.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 5.5000 16.9000 7.9560 30.3560 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	--																	
	cm		kg			kg*m				cmq			Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-2270	9911	167	-70	607	-8248	7.70	3.08	4.62	7.70	2	0.84	0.15	1.43	5.32	0.05	11.2
1B	0	-2270	9911	167	-70	607	-8248	7.70	3.08	4.62	7.70	2	0.84	0.15	1.43	5.32	0.05	11.2
1C	0	-2270	9911	167	-70	607	-8248	7.70	3.08	4.62	7.70	2	0.84	0.15	1.43	5.32	0.05	11.2
1D	0	-2270	9911	167	-70	607	-8248	7.70	3.08	4.62	7.70	2	0.84	0.15	1.43	5.32	0.05	11.2
1E	0	-2270	9911	167	-70	607	-8248	7.70	3.08	4.62	7.70	2	0.84	0.15	1.43	5.32	0.05	11.2
1F	0	-2270	9911	167	-70	607	-8248	7.70	3.08	4.62	7.70	2	0.84	0.15	1.43	5.32	0.05	11.2
1G	0	-2270	9911	167	-70	607	-8248	7.70	3.08	4.62	7.70	2	0.84	0.15	1.43	5.32	0.05	11.2
1H	0	-2270	9911	167	-70	607	-8248	7.70	3.08	4.62	7.70	2	0.84	0.15	1.43	5.32	0.05	11.2

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

2	662	-3420	-12229	251	-109	-741	-3386	3.08	7.70	3.08	7.70	3	0.41	0.19	1.82	6.56	0.08	14.9
apost= -- aant= 4.62 ainf= -- asup= 4.62 staffe= 2 d 8 / 14.9 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	736	-2270	-10090	167	-70	-619	-8891	3.08	7.70	4.62	7.70	2	0.91	0.16	1.45	5.41	0.05	11.2
1B	736	-2270	-10090	167	-70	-619	-8891	3.08	7.70	4.62	7.70	2	0.91	0.16	1.45	5.41	0.05	11.2
1C	736	-2270	-10090	167	-70	-619	-8891	3.08	7.70	4.62	7.70	2	0.91	0.16	1.45	5.41	0.05	11.2
1D	736	-2270	-10090	167	-70	-619	-8891	3.08	7.70	4.62	7.70	2	0.91	0.16	1.45	5.41	0.05	11.2
1E	736	-2270	-10090	167	-70	-619	-8891	3.08	7.70	4.62	7.70	2	0.91	0.16	1.45	5.41	0.05	11.2
1F	736	-2270	-10090	167	-70	-619	-8891	3.08	7.70	4.62	7.70	2	0.91	0.16	1.45	5.41	0.05	11.2
1G	736	-2270	-10090	167	-70	-619	-8891	3.08	7.70	4.62	7.70	2	0.91	0.16	1.45	5.41	0.05	11.2
1H	736	-2270	-10090	167	-70	-619	-8891	3.08	7.70	4.62	7.70	2	0.91	0.16	1.45	5.41	0.05	11.2
1I	736	-2270	-10090	167	-70	-619	-8891	3.08	7.70	4.62	7.70	2	0.91	0.16	1.45	5.41	0.05	11.2
1J	736	-2270	-10090	167	-70	-619	-8891	3.08	7.70	4.62	7.70	2	0.91	0.16	1.45	5.41	0.05	11.2
1K	736	-2270	-10090	167	-70	-619	-8891	3.08	7.70	4.62	7.70	2	0.91	0.16	1.45	5.41	0.05	11.2
1L	736	-2270	-10090	167	-70	-619	-8891	3.08	7.70	4.62	7.70	2	0.91	0.16	1.45	5.41	0.05	11.2
1M	736	-2270	-10090	167	-70	-619	-8891	3.08	7.70	4.62	7.70	2	0.91	0.16	1.45	5.41	0.05	11.2
1N	736	-2270	-10090	167	-70	-619	-8891	3.08	7.70	4.62	7.70	2	0.91	0.16	1.45	5.41	0.05	11.2
10	736	-2270	-10090	167	-70	-619	-8891	3.08	7.70	4.62	7.70	2	0.91	0.16	1.45	5.41	0.05	11.2
1P	736	-2270	-10090	167	-70	-619	-8891	3.08	7.70	4.62	7.70	2	0.91	0.16	1.45	5.41	0.05	11.2
2	736	-3420	-15250	251	-109	-926	-13500	3.08	7.70	4.62	7.70	2	0.84	0.24	2.25	8.18	0.08	11.2

apost= -- aant= 4.62 ainf= 1.54 asup= 4.62 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 18 NI 11886 NF 11556 SEZ. Rp B= 40.0 H= 55.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 5.5000 16.9000 7.9560 30.3560 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-711	9989	204	-243	676	-8429	7.70	3.08	4.62	7.70	2	0.90	0.17	1.55	5.36	0.18	11.2
1B	0	-711	9989	204	-243	676	-8429	7.70	3.08	4.62	7.70	2	0.90	0.17	1.55	5.36	0.18	11.2
1C	0	-711	9989	204	-243	676	-8429	7.70	3.08	4.62	7.70	2	0.90	0.17	1.55	5.36	0.18	11.2
1D	0	-711	9989	204	-243	676	-8429	7.70	3.08	4.62	7.70	2	0.90	0.17	1.55	5.36	0.18	11.2
1E	0	-711	9989	204	-243	676	-8429	7.70	3.08	4.62	7.70	2	0.90	0.17	1.55	5.36	0.18	11.2
1F	0	-711	9989	204	-243	676	-8429	7.70	3.08	4.62	7.70	2	0.90	0.17	1.55	5.36	0.18	11.2
1G	0	-711	9989	204	-243	676	-8429	7.70	3.08	4.62	7.70	2	0.90	0.17	1.55	5.36	0.18	11.2
1H	0	-711	9989	204	-243	676	-8429	7.70	3.08	4.62	7.70	2	0.90	0.17	1.55	5.36	0.18	11.2
1I	0	-711	9989	204	-243	676	-8429	7.70	3.08	4.62	7.70	2	0.90	0.17	1.55	5.36	0.18	11.2
1J	0	-711	9989	204	-243	676	-8429	7.70	3.08	4.62	7.70	2	0.90	0.17	1.55	5.36	0.18	11.2
1K	0	-711	9989	204	-243	676	-8429	7.70	3.08	4.62	7.70	2	0.90	0.17	1.55	5.36	0.18	11.2
1L	0	-711	9989	204	-243	676	-8429	7.70	3.08	4.62	7.70	2	0.90	0.17	1.55	5.36	0.18	11.2
1M	0	-711	9989	204	-243	676	-8429	7.70	3.08	4.62	7.70	2	0.90	0.17	1.55	5.36	0.18	11.2
1N	0	-711	9989	204	-243	676	-8429	7.70	3.08	4.62	7.70	2	0.90	0.17	1.55	5.36	0.18	11.2
1O	0	-711	9989	204	-243	676	-8429	7.70	3.08	4.62	7.70	2	0.90	0.17	1.55	5.36	0.18	11.2
1P	0	-711	9989	204	-243	676	-8429	7.70	3.08	4.62	7.70	2	0.90	0.17	1.55	5.36	0.18	11.2
2	0	-1172	15110	299	-358	999	-12800	7.70	3.08	4.62	7.70	2	0.83	0.25	2.35	8.11	0.27	11.2

apost= 4.62 aant= -- ainf= 1.54 asup= 4.62 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	74	-711	7989	204	-243	526	-1814	7.70	3.08	3.08	7.70	2	0.27	0.14	1.28	4.29	0.18	16.8
1B	74	-711	7989	204	-243	526	-1814	7.70	3.08	3.08	7.70	2	0.27	0.14	1.28	4.29	0.18	16.8
1C	74	-711	7989	204	-243	526	-1814	7.70	3.08	3.08	7.70	2	0.27	0.14	1.28	4.29	0.18	16.8
1D	74	-711	7989	204	-243	526	-1814	7.70	3.08	3.08	7.70	2	0.27	0.14	1.28	4.29	0.18	16.8
1E	74	-711	7989	204	-243	526	-1814	7.70	3.08	3.08	7.70	2	0.27	0.14	1.28	4.29	0.18	16.8
1F	74	-711	7989	204	-243	526	-1814	7.70	3.08	3.08	7.70	2	0.27	0.14	1.28	4.29	0.18	16.8
1G	74	-711	7989	204	-243	526	-1814	7.70	3.08	3.08	7.70	2	0.27	0.14	1.28	4.29	0.18	16.8
1H	74	-711	7989	204	-243	526	-1814	7.70	3.08	3.08	7.70	2	0.27	0.14	1.28	4.29	0.18	16.8
1I	74	-711	7989	204	-243	526	-1814	7.70	3.08	3.08	7.70	2	0.27	0.14	1.28	4.29	0.18	16.8
1J	74	-711	7989	204	-243	526	-1814	7.70	3.08	3.08	7.70	2	0.27	0.14	1.28	4.29	0.18	16.8
1K	74	-711	7989	204	-243	526	-1814	7.70	3.08	3.08	7.70	2	0.27	0.14	1.28	4.29	0.18	16.8
1L	74	-711	7989	204	-243	526	-1814	7.70	3.08	3.08	7.70	2	0.27	0.14	1.28	4.29	0.18	16.8
1M	74	-711	7989	204	-243	526	-1814	7.70	3.08	3.08	7.70	2	0.27	0.14	1.28	4.29	0.18	16.8
1N	74	-711	7989	204	-243	526	-1814	7.70	3.08	3.08	7.70	2	0.27	0.14	1.28	4.29	0.18	16.8
10	74	-711	7989	204	-243	526	-1814	7.70	3.08	3.08	7.70	2	0.27	0.14	1.28	4.29	0.18	16.8
1P	74	-711	7989	204	-243	526	-1814	7.70	3.08	3.08	7.70	2	0.27	0.14	1.28	4.29	0.18	16.8
2	74	-1172	12089	299	-358	779	-2794	7.70	3.08	3.08	7.70	2	0.41	0.21	1.95	6.49	0.27	14.3

apost= 4.62 aant= -- ainf= -- asup= 4.62 staffe= 2 d 8 / 14.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	147	-711	5989	204	-243	375	3329	7.70	3.08	7.70	3.08	2	0.51	0.11	1.01	3.21	0.18	16.8
1B	147	-711	5989	204	-243	375	3329	7.70	3.08	7.70	3.08	2	0.51	0.11	1.01	3.21	0.18	16.8
1C	147	-711	5989	204	-243	375	3329	7.70	3.08	7.70	3.08	2	0.51	0.11	1.01	3.21	0.18	16.8
1D	147	-711	5989	204	-243	375	3329	7.70	3.08	7.70	3.08	2	0.51	0.11	1.01	3.21	0.18	16.8
1E	147	-711	5989	204	-243	375	3329	7.70	3.08	7.70	3.08	2	0.51	0.11	1.01	3.21	0.18	16.8
1F	147	-711	5989	204	-243	375	3329	7.70	3.08	7.70	3.08	2	0.51	0.11	1.01	3.21	0.18	16.8
1G	147	-711	5989	204	-243	375	3329	7.70	3.08	7.70	3.08	2	0.51	0.11	1.01	3.21	0.18	16.8
1H	147	-711	5989	204	-243	375	3329	7.70	3.08	7.70	3.08	2	0.51	0.11	1.01	3.21	0.18	16.8
1I	147	-711	5989	204	-243	375	3329	7.70	3.08	7.70	3.08	2	0.51	0.11	1.01	3.21	0.18	16.8
1J	147	-711	5989	204	-243	375	3329	7.70	3.08	7.70	3.08	2	0.51	0.11	1.01	3.21	0.18	16.8
1K	147	-711	5989	204	-243	375	3329	7.70	3.08	7.70	3.08	2	0.51	0.11	1.01	3.21	0.18	16.8
1L	147	-711	5989	204	-243	375	3329	7.70	3.08	7.70	3.08	2	0.51	0.11	1.01	3.21	0.18	16.8
1M	147	-711	5989	204	-243	375	3329	7.70	3.08	7.70	3.08	2	0.51	0.11	1.01	3.21	0.18	16.8
1N	147	-711	5989	204	-243	375	3329	7.70	3.08	7.70	3.08	2	0.51	0.11	1.01	3.21	0.18	16.8
1O	147	-711	5989	204	-243	375	3329	7.70	3.08	7.70	3.08	2	0.51	0.11	1.01	3.21	0.18	16.8
1P	147	-711	5989	204	-243	375	3329	7.70	3.08	7.70	3.08	2	0.51	0.11	1.01	3.21	0.18	16.8
2	147	-1172	9068	299	-358	559	4988	7.70	3.08	7.70	3.08	2	0.76	0.16	1.54	4.87	0.27	16.8

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1L	515	-711	-4010	204	-243	-376	6975	3.08	7.70	7.70	3.08	2	0.74	0.08	0.75	0.00	0.00	16.8
1M	515	-711	-4010	204	-243	-376	6975	3.08	7.70	7.70	3.08	2	0.74	0.08	0.75	0.00	0.00	16.8
1N	515	-711	-4010	204	-243	-376	6975	3.08	7.70	7.70	3.08	2	0.74	0.08	0.75	0.00	0.00	16.8
1O	515	-711	-4010	204	-243	-376	6975	3.08	7.70	7.70	3.08	2	0.74	0.08	0.75	0.00	0.00	16.8
1P	515	-711	-4010	204	-243	-376	6975	3.08	7.70	7.70	3.08	2	0.74	0.08	0.75	0.00	0.00	16.8
2	515	-1172	-6037	299	-358	-542	10556	3.08	7.70	7.70	3.08	2	0.85	0.12	1.05	3.24	0.27	16.8

apost= -- aant= 4.62 ainf= 4.62 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	589	-711	-6010	204	-243	-526	3290	3.08	7.70	7.70	3.08	2	0.51	0.11	1.02	3.22	0.18	16.8
1B	589	-711	-6010	204	-243	-526	3290	3.08	7.70	7.70	3.08	2	0.51	0.11	1.02	3.22	0.18	16.8
1C	589	-711	-6010	204	-243	-526	3290	3.08	7.70	7.70	3.08	2	0.51	0.11	1.02	3.22	0.18	16.8
1D	589	-711	-6010	204	-243	-526	3290	3.08	7.70	7.70	3.08	2	0.51	0.11	1.02	3.22	0.18	16.8
1E	589	-711	-6010	204	-243	-526	3290	3.08	7.70	7.70	3.08	2	0.51	0.11	1.02	3.22	0.18	16.8
1F	589	-711	-6010	204	-243	-526	3290	3.08	7.70	7.70	3.08	2	0.51	0.11	1.02	3.22	0.18	16.8
1G	589	-711	-6010	204	-243	-526	3290	3.08	7.70	7.70	3.08	2	0.51	0.11	1.02	3.22	0.18	16.8
1H	589	-711	-6010	204	-243	-526	3290	3.08	7.70	7.70	3.08	2	0.51	0.11	1.02	3.22	0.18	16.8
1I	589	-711	-6010	204	-243	-526	3290	3.08	7.70	7.70	3.08	2	0.51	0.11	1.02	3.22	0.18	16.8
1J	589	-711	-6010	204	-243	-526	3290	3.08	7.70	7.70	3.08	2	0.51	0.11	1.02	3.22	0.18	16.8
1K	589	-711	-6010	204	-243	-526	3290	3.08	7.70	7.70	3.08	2	0.51	0.11	1.02	3.22	0.18	16.8
1L	589	-711	-6010	204	-243	-526	3290	3.08	7.70	7.70	3.08	2	0.51	0.11	1.02	3.22	0.18	16.8
1M	589	-711	-6010	204	-243	-526	3290	3.08	7.70	7.70	3.08	2	0.51	0.11	1.02	3.22	0.18	16.8
1N	589	-711	-6010	204	-243	-526	3290	3.08	7.70	7.70	3.08	2	0.51	0.11	1.02	3.22	0.18	16.8
1O	589	-711	-6010	204	-243	-526	3290	3.08	7.70	7.70	3.08	2	0.51	0.11	1.02	3.22	0.18	16.8
1P	589	-711	-6010	204	-243	-526	3290	3.08	7.70	7.70	3.08	2	0.51	0.11	1.02	3.22	0.18	16.8
2	589	-1172	-9058	299	-358	-763	5000	3.08	7.70	7.70	3.08	2	0.77	0.16	1.54	4.86	0.27	16.8

apost= -- aant= 4.62 ainf= 4.62 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	662	-711	-8010	204	-243	-676	-1867	3.08	7.70	3.08	7.70	2	0.27	0.14	1.28	4.30	0.18	16.8
1B	662	-711	-8010	204	-243	-676	-1867	3.08	7.70	3.08	7.70	2	0.27	0.14	1.28	4.30	0.18	16.8
1C	662	-711	-8010	204	-243	-676	-1867	3.08	7.70	3.08	7.70	2	0.27	0.14	1.28	4.30	0.18	16.8
1D	662	-711	-8010	204	-243	-676	-1867	3.08	7.70	3.08	7.70	2	0.27	0.14	1.28	4.30	0.18	16.8
1E	662	-711	-8010	204	-243	-676	-1867	3.08	7.70	3.08	7.70	2	0.27	0.14	1.28	4.30	0.18	16.8
1F	662	-711	-8010	204	-243	-676	-1867	3.08	7.70	3.08	7.70	2	0.27	0.14	1.28	4.30	0.18	16.8
1G	662	-711	-8010	204	-243	-676	-1867	3.08	7.70	3.08	7.70	2	0.27	0.14	1.28	4.30	0.18	16.8
1H	662	-711	-8010	204	-243	-676	-1867	3.08	7.70	3.08	7.70	2	0.27	0.14	1.28	4.30	0.18	16.8
1I	662	-711	-8010	204	-243	-676	-1867	3.08	7.70	3.08	7.70	2	0.27	0.14	1.28	4.30	0.18	16.8
1J	662	-711	-8010	204	-243	-676	-1867	3.08	7.70	3.08	7.70	2	0.27	0.14	1.28	4.30	0.18	16.8
1K	662	-711	-8010	204	-243	-676	-1867	3.08	7.70	3.08	7.70	2	0.27	0.14	1.28	4.30	0.18	16.8
1L	662	-711	-8010	204	-243	-676	-1867	3.08	7.70	3.08	7.70	2	0.27	0.14	1.28	4.30	0.18	16.8
1M	662	-711	-8010	204	-243	-676	-1867	3.08	7.70	3.08	7.70	2	0.27	0.14	1.28	4.30	0.18	16.8
1N	662	-711	-8010	204	-243	-676	-1867	3.08	7.70	3.08	7.70	2	0.27	0.14	1.28	4.30	0.18	16.8
1O	662	-711	-8010	204	-243	-676	-1867	3.08	7.70	3.08	7.70	2	0.27	0.14	1.28	4.30	0.18	16.8
1P	662	-711	-8010	204	-243	-676	-1867	3.08	7.70	3.08	7.70	2	0.27	0.14	1.28	4.30	0.18	16.8
2	662	-1172	-12079	299	-358	-983	-2778	3.08	7.70	3.08	7.70	2	0.40	0.21	1.94	6.48	0.27	14.3

apost= -- aant= 4.62 ainf= -- asup= 4.62 staffe= 2 d 8 / 14.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	736	-711	-10010	204	-243	-826	-8495	3.08	7.70	4.62	7.70	2	0.91	0.17	1.55	5.37	0.18	11.2
1B	736	-711	-10010	204	-243	-826	-8495	3.08	7.70	4.62	7.70	2	0.91	0.17	1.55	5.37	0.18	11.2
1C	736	-711	-10010	204	-243	-826	-8495	3.08	7.70	4.62	7.70	2	0.91	0.17	1.55	5.37	0.18	11.2
1D	736	-711	-10010	204	-243	-826	-8495	3.08	7.70	4.62	7.70	2	0.91	0.17	1.55	5.37	0.18	11.2
1E	736	-711	-10010	204	-243	-826	-8495	3.08	7.70	4.62	7.70	2	0.91	0.17	1.55	5.37	0.18	11.2
1F	736	-711	-10010	204	-243	-826	-8495	3.08	7.70	4.62	7.70	2	0.91	0.17	1.55	5.37	0.18	11.2
1G	736	-711	-10010	204	-243	-826	-8495	3.08	7.70	4.62	7.70	2	0.91	0.17	1.55	5.37	0.18	11.2
1H	736	-711	-10010	204	-243	-826	-8495	3.08	7.70	4.62	7.70	2	0.91	0.17	1.55	5.37	0.18	11.2
1I	736	-711	-10010	204	-243	-826	-8495	3.08	7.70	4.62	7.70	2	0.91	0.17	1.55	5.37	0.18	11.2
1J	736	-711	-10010	204	-243	-826	-8495	3.08	7.70	4.62	7.70	2	0.91	0.17	1.55	5.37	0.18	11.2
1K	736	-711	-10010	204	-243	-826	-8495	3.08	7.70	4.62	7.70	2	0.91	0.17	1.55	5.37	0.18	11.2
1L	736	-711	-10010	204	-243	-826	-8495	3.08	7.70	4.62	7.70	2	0.91	0.17	1.55	5.37	0.18	11.2
1M	736	-711	-10010	204	-243	-826	-8495	3.08	7.70	4.62	7.70	2	0.91	0.17	1.55	5.37	0.18	11.2
1N	736	-711	-10010	204	-243	-826	-8495	3.08	7.70	4.62	7.70	2	0.91	0.17	1.55	5.37	0.18	11.2
1O	736	-711	-10010	204	-243	-826	-8495	3.08	7.70	4.62	7.70	2	0.91	0.17	1.55	5.37	0.18	11.2
1P	736	-711	-10010	204	-243	-826	-8495	3.08	7.70	4.62	7.70	2	0.91	0.17	1.55	5.37	0.18	11.2
2	736	-1172	-15100	299	-358	-1203	-12780	3.08	7.70	4.62	7.70	2	0.83	0.25	2.35	8.10	0.27	11.2

apost= -- aant= 4.62 ainf= 1.54 asup= 4.62 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 19 NI 11457 NF 11473 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 12.1550 5.7222 24.8772 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-4332	10590	66	386	-94	-1536	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.05	0.14	1.48	4.41	0.22	11.2
1B	0	-4332	10590	66	386	-94	-1536	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.05	0.14	1.48	4.41	0.22	11.2
1C	0	-4332	10590	66	386	-94	-1536	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.05	0.14	1.48	4.41	0.22	11.2
1D	0	-4332	10590	66	386	-94	-1536	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.05	0.14	1.48	4.41	0.22	11.2
1E	0	-4332	10590	66	386	-94	-1536	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.05	0.14	1.48	4.41	0.22	11.2
1F	0	-4332	10590	66	386	-94	-1536	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.05	0.14	1.48	4.41	0.22	11.2
1G	0	-4332	10590	66	386	-94	-1536	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.05	0.14	1.48	4.41	0.22	11.2
1H	0	-4332	10590	66	386	-94	-1536	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.05	0.14	1.48	4.41	0.22	11.2
1I	0	-4332	10590	66	386	-94	-1536	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.05	0.14	1.48	4.41	0.22	11.2
1J	0	-4332	10590	66	386	-94	-1536	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.05	0.14	1.48	4.41	0.22	11.2
1K	0	-4332	10590	66	386	-94	-1536	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.05	0.14	1.48	4.41	0.22	11.2
1L	0	-4332	10590	66	386	-94	-1536	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.05	0.14	1.48	4.41	0.22	11.2

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1M	0	-4332	10590	66	386	-94	-1536	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.05	0.14	1.48	4.41	0.22	11.2
1N	0	-4332	10590	66	386	-94	-1536	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.05	0.14	1.48	4.41	0.22	11.2
10	0	-4332	10590	66	386	-94	-1536	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.05	0.14	1.48	4.41	0.22	11.2
1P	0	-4332	10590	66	386	-94	-1536	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.05	0.14	1.48	4.41	0.22	11.2
2	0	-6513	15800	105	592	-129	-2258	3.08	9.24	4.62	9.24	6	0.07	0.21	2.30	6.58	0.34	11.2
apost= -- aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	26	-4332	9993	66	386	-111	1183	3.08	9.24	9.24	4.62	6	0.03	0.14	1.41	4.16	0.22	11.2
1B	26	-4332	9993	66	386	-111	1183	3.08	9.24	9.24	4.62	6	0.03	0.14	1.41	4.16	0.22	11.2
1C	26	-4332	9993	66	386	-111	1183	3.08	9.24	9.24	4.62	6	0.03	0.14	1.41	4.16	0.22	11.2
1D	26	-4332	9993	66	386	-111	1183	3.08	9.24	9.24	4.62	6	0.03	0.14	1.41	4.16	0.22	11.2
1E	26	-4332	9993	66	386	-111	1183	3.08	9.24	9.24	4.62	6	0.03	0.14	1.41	4.16	0.22	11.2
1F	26	-4332	9993	66	386	-111	1183	3.08	9.24	9.24	4.62	6	0.03	0.14	1.41	4.16	0.22	11.2
1G	26	-4332	9993	66	386	-111	1183	3.08	9.24	9.24	4.62	6	0.03	0.14	1.41	4.16	0.22	11.2
1H	26	-4332	9993	66	386	-111	1183	3.08	9.24	9.24	4.62	6	0.03	0.14	1.41	4.16	0.22	11.2
1I	26	-4332	9993	66	386	-111	1183	3.08	9.24	9.24	4.62	6	0.03	0.14	1.41	4.16	0.22	11.2
1J	26	-4332	9993	66	386	-111	1183	3.08	9.24	9.24	4.62	6	0.03	0.14	1.41	4.16	0.22	11.2
1K	26	-4332	9993	66	386	-111	1183	3.08	9.24	9.24	4.62	6	0.03	0.14	1.41	4.16	0.22	11.2
1L	26	-4332	9993	66	386	-111	1183	3.08	9.24	9.24	4.62	6	0.03	0.14	1.41	4.16	0.22	11.2
1M	26	-4332	9993	66	386	-111	1183	3.08	9.24	9.24	4.62	6	0.03	0.14	1.41	4.16	0.22	11.2
1N	26	-4332	9993	66	386	-111	1183	3.08	9.24	9.24	4.62	6	0.03	0.14	1.41	4.16	0.22	11.2
10	26	-4332	9993	66	386	-111	1183	3.08	9.24	9.24	4.62	6	0.03	0.14	1.41	4.16	0.22	11.2
1P	26	-4332	9993	66	386	-111	1183	3.08	9.24	9.24	4.62	6	0.03	0.14	1.41	4.16	0.22	11.2
2	26	-6513	14915	105	592	-157	1801	3.08	9.24	9.24	4.62	6	0.05	0.20	2.19	6.21	0.34	11.2
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	53	-4332	9396	66	386	-129	3745	3.08	9.24	9.24	4.62	6	0.30	0.13	1.34	3.91	0.22	11.2
1B	53	-4332	9396	66	386	-129	3745	3.08	9.24	9.24	4.62	6	0.30	0.13	1.34	3.91	0.22	11.2
1C	53	-4332	9396	66	386	-129	3745	3.08	9.24	9.24	4.62	6	0.30	0.13	1.34	3.91	0.22	11.2
1D	53	-4332	9396	66	386	-129	3745	3.08	9.24	9.24	4.62	6	0.30	0.13	1.34	3.91	0.22	11.2
1E	53	-4332	9396	66	386	-129	3745	3.08	9.24	9.24	4.62	6	0.30	0.13	1.34	3.91	0.22	11.2
1F	53	-4332	9396	66	386	-129	3745	3.08	9.24	9.24	4.62	6	0.30	0.13	1.34	3.91	0.22	11.2
1G	53	-4332	9396	66	386	-129	3745	3.08	9.24	9.24	4.62	6	0.30	0.13	1.34	3.91	0.22	11.2
1H	53	-4332	9396	66	386	-129	3745	3.08	9.24	9.24	4.62	6	0.30	0.13	1.34	3.91	0.22	11.2
1I	53	-4332	9396	66	386	-129	3745	3.08	9.24	9.24	4.62	6	0.30	0.13	1.34	3.91	0.22	11.2
1J	53	-4332	9396	66	386	-129	3745	3.08	9.24	9.24	4.62	6	0.30	0.13	1.34	3.91	0.22	11.2
1K	53	-4332	9396	66	386	-129	3745	3.08	9.24	9.24	4.62	6	0.30	0.13	1.34	3.91	0.22	11.2
1L	53	-4332	9396	66	386	-129	3745	3.08	9.24	9.24	4.62	6	0.30	0.13	1.34	3.91	0.22	11.2
1M	53	-4332	9396	66	386	-129	3745	3.08	9.24	9.24	4.62	6	0.30	0.13	1.34	3.91	0.22	11.2
1N	53	-4332	9396	66	386	-129	3745	3.08	9.24	9.24	4.62	6	0.30	0.13	1.34	3.91	0.22	11.2
10	53	-4332	9396	66	386	-129	3745	3.08	9.24	9.24	4.62	6	0.30	0.13	1.34	3.91	0.22	11.2
1P	53	-4332	9396	66	386	-129	3745	3.08	9.24	9.24	4.62	6	0.30	0.13	1.34	3.91	0.22	11.2
2	53	-6513	14031	105	592	-184	5626	3.08	9.24	9.24	4.62	6	0.45	0.19	2.08	5.84	0.34	11.2
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	79	-4332	8798	66	386	-146	6149	3.08	9.24	9.24	4.62	6	0.60	0.12	1.27	3.66	0.22	11.2
1B	79	-4332	8798	66	386	-146	6149	3.08	9.24	9.24	4.62	6	0.60	0.12	1.27	3.66	0.22	11.2
1C	79	-4332	8798	66	386	-146	6149	3.08	9.24	9.24	4.62	6	0.60	0.12	1.27	3.66	0.22	11.2
1D	79	-4332	8798	66	386	-146	6149	3.08	9.24	9.24	4.62	6	0.60	0.12	1.27	3.66	0.22	11.2
1E	79	-4332	8798	66	386	-146	6149	3.08	9.24	9.24	4.62	6	0.60	0.12	1.27	3.66	0.22	11.2
1F	79	-4332	8798	66	386	-146	6149	3.08	9.24	9.24	4.62	6	0.60	0.12	1.27	3.66	0.22	11.2
1G	79	-4332	8798	66	386	-146	6149	3.08	9.24	9.24	4.62	6	0.60	0.12	1.27	3.66	0.22	11.2
1H	79	-4332	8798	66	386	-146	6149	3.08	9.24	9.24	4.62	6	0.60	0.12	1.27	3.66	0.22	11.2
1I	79	-4332	8798	66	386	-146	6149	3.08	9.24	9.24	4.62	6	0.60	0.12	1.27	3.66	0.22	11.2
1J	79	-4332	8798	66	386	-146	6149	3.08	9.24	9.24	4.62	6	0.60	0.12	1.27	3.66	0.22	11.2
1K	79	-4332	8798	66	386	-146	6149	3.08	9.24	9.24	4.62	6	0.60	0.12	1.27	3.66	0.22	11.2
1L	79	-4332	8798	66	386	-146	6149	3.08	9.24	9.24	4.62	6	0.60	0.12	1.27	3.66	0.22	11.2
1M	79	-4332	8798	66	386	-146	6149	3.08	9.24	9.24	4.62	6	0.60	0.12	1.27	3.66	0.22	11.2
1N	79	-4332	8798	66	386	-146	6149	3.08	9.24	9.24	4.62	6	0.60	0.12	1.27	3.66	0.22	11.2
10	79	-4332	8798	66	386	-146	6149	3.08	9.24	9.24	4.62	6	0.60	0.12	1.27	3.66	0.22	11.2
1P	79	-4332	8798	66	386	-146	6149	3.08	9.24	9.24	4.62	6	0.60	0.12	1.27	3.66	0.22	11.2
2	79	-6513	13146	105	592	-212	9218	3.08	9.24	9.24	4.62	6	0.90	0.18	1.97	5.47	0.34	11.2
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	106	-4332	8201	66	386	-164	8395	3.08	9.24	9.24	3.08	5	0.88	0.12	1.20	3.42	0.22	16.8
1B	106	-4332	8201	66	386	-164	8395	3.08	9.24	9.24	3.08	5	0.88	0.12	1.20	3.42	0.22	16.8
1C	106	-4332	8201	66	386	-164	8395	3.08	9.24	9.24	3.08	5	0.88	0.12	1.20	3.42	0.22	16.8
1D	106	-4332	8201	66	386	-164	8395	3.08	9.24	9.24	3.08	5	0.88	0.12	1.20	3.42	0.22	16.8
1E	106	-4332	8201	66	386	-164	8395	3.08	9.24	9.24	3.08	5	0.88	0.12	1.20	3.42	0.22	16.8
1F	106	-4332	8201	66	386	-164	8395	3.08	9.24	9.24	3.08	5	0.88	0.12	1.20	3.42	0.22	16.8
1G	106	-4332	8201	66	386	-164	8395	3.08	9.24	9.24	3.08	5	0.88	0.12	1.20	3.42	0.22	16.8
1H	106	-4332	8201	66	386	-164	8395	3.08	9.24	9.24	3.08	5	0.88	0.12	1.20	3.42	0.22	16.8
1I	106	-4332	8201	66	386	-164	8395	3.08	9.24	9.24	3.08	5	0.88	0.12	1.20	3.42	0.22	16.8
1J	106	-4332	8201	66	386	-164	8395	3.08	9.24	9.24	3.08	5	0.88	0.12	1.20	3.42	0.22	16.8
1K	106	-4332	8201	66	386	-164	8395	3.08	9.24	9.24	3.08	5	0.88	0.12	1.20	3.42	0.22	16.8
1L	106	-4332	8201	66	386	-164	8395	3.08	9.24	9.24	3.08	5	0.88	0.12	1.20	3.42	0.22	16.8
1M	106	-4332	8201	66	386	-164	8395	3.08	9.24	9.24	3.08	5	0.88	0.12	1.20	3.42	0.22	16.8
1N	106	-4332	8201	66	386	-164	8395	3.08	9.24	9.24	3.08	5	0.88	0.12	1.20	3.42	0.22	16.8
10	106	-4332	8201	66	386	-164	8395	3.08	9.24	9.24	3.08	5	0.88	0.12	1.20	3.42	0.22	16.8
1P	106	-4332	8201	66	386	-164	8395	3.08	9.24	9.24	3.08	5	0.88	0.12	1.20	3.42	0.22	16.8
2	106	-6513	12261	105	592	-240	12575	3.08	9.24	9.24	3.08	6	0.89	0.17	1.70	5.11	0.34	16.8
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	132	-4332	7604</															

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1A	264	-4332	4618	66	386	-268	18560	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.88	0.07	0.68	0.00	0.00	16.8
1B	264	-4332	4618	66	386	-268	18560	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.88	0.07	0.68	0.00	0.00	16.8
1C	264	-4332	4618	66	386	-268	18560	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.88	0.07	0.68	0.00	0.00	16.8
1D	264	-4332	4618	66	386	-268	18560	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.88	0.07	0.68	0.00	0.00	16.8
1E	264	-4332	4618	66	386	-268	18560	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.88	0.07	0.68	0.00	0.00	16.8
1F	264	-4332	4618	66	386	-268	18560	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.88	0.07	0.68	0.00	0.00	16.8
1G	264	-4332	4618	66	386	-268	18560	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.88	0.07	0.68	0.00	0.00	16.8
1H	264	-4332	4618	66	386	-268	18560	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.88	0.07	0.68	0.00	0.00	16.8
1I	264	-4332	4618	66	386	-268	18560	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.88	0.07	0.68	0.00	0.00	16.8
1J	264	-4332	4618	66	386	-268	18560	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.88	0.07	0.68	0.00	0.00	16.8
1K	264	-4332	4618	66	386	-268	18560	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.88	0.07	0.68	0.00	0.00	16.8
1L	264	-4332	4618	66	386	-268	18560	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.88	0.07	0.68	0.00	0.00	16.8
1M	264	-4332	4618	66	386	-268	18560	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.88	0.07	0.68	0.00	0.00	16.8
1N	264	-4332	4618	66	386	-268	18560	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.88	0.07	0.68	0.00	0.00	16.8
1O	264	-4332	4618	66	386	-268	18560	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.88	0.07	0.68	0.00	0.00	16.8
1P	264	-4332	4618	66	386	-268	18560	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.88	0.07	0.68	0.00	0.00	16.8
2	264	-6513	6953	105	592	-406	27810	3.08	9.24	10.78	3.08	4	0.95	0.11	0.95	0.00	0.00	16.8

apost= -- aant= 6.16 ainf= 7.70 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 20 NI 11473 NF 11447 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 12.1550 5.7222 24.8772 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-4675	-3528	-323	148	-542	18270	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.86	0.05	0.43	0.00	0.00	16.8
1B	0	-4675	-3528	-323	148	-542	18270	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.86	0.05	0.43	0.00	0.00	16.8
1C	0	-4675	-3528	-323	148	-542	18270	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.86	0.05	0.43	0.00	0.00	16.8
1D	0	-4675	-3528	-323	148	-542	18270	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.86	0.05	0.43	0.00	0.00	16.8
1E	0	-4675	-3528	-323	148	-542	18270	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.86	0.05	0.43	0.00	0.00	16.8
1F	0	-4675	-3528	-323	148	-542	18270	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.86	0.05	0.43	0.00	0.00	16.8
1G	0	-4675	-3528	-323	148	-542	18270	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.86	0.05	0.43	0.00	0.00	16.8
1H	0	-4675	-3528	-323	148	-542	18270	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.86	0.05	0.43	0.00	0.00	16.8
1I	0	-4675	-3528	-323	148	-542	18270	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.86	0.05	0.43	0.00	0.00	16.8
1J	0	-4675	-3528	-323	148	-542	18270	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.86	0.05	0.43	0.00	0.00	16.8
1K	0	-4675	-3528	-323	148	-542	18270	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.86	0.05	0.43	0.00	0.00	16.8
1L	0	-4675	-3528	-323	148	-542	18270	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.86	0.05	0.43	0.00	0.00	16.8
1M	0	-4675	-3528	-323	148	-542	18270	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.86	0.05	0.43	0.00	0.00	16.8
1N	0	-4675	-3528	-323	148	-542	18270	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.86	0.05	0.43	0.00	0.00	16.8
1O	0	-4675	-3528	-323	148	-542	18270	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.86	0.05	0.43	0.00	0.00	16.8
1P	0	-4675	-3528	-323	148	-542	18270	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.86	0.05	0.43	0.00	0.00	16.8
2	0	-7026	-5364	-461	207	-789	27400	3.08	9.24	10.78	3.08	4	0.93	0.07	0.58	0.00	0.00	16.8

apost= -- aant= 6.16 ainf= 7.70 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	27	-4675	-4144	-323	148	-454	17223	3.08	9.24	9.24	3.08	4	1.00	0.06	0.52	0.00	0.00	16.8
1B	27	-4675	-4144	-323	148	-454	17223	3.08	9.24	9.24	3.08	4	1.00	0.06	0.52	0.00	0.00	16.8
1C	27	-4675	-4144	-323	148	-454	17223	3.08	9.24	9.24	3.08	4	1.00	0.06	0.52	0.00	0.00	16.8
1D	27	-4675	-4144	-323	148	-454	17223	3.08	9.24	9.24	3.08	4	1.00	0.06	0.52	0.00	0.00	16.8
1E	27	-4675	-4144	-323	148	-454	17223	3.08	9.24	9.24	3.08	4	1.00	0.06	0.52	0.00	0.00	16.8
1F	27	-4675	-4144	-323	148	-454	17223	3.08	9.24	9.24	3.08	4	1.00	0.06	0.52	0.00	0.00	16.8
1G	27	-4675	-4144	-323	148	-454	17223	3.08	9.24	9.24	3.08	4	1.00	0.06	0.52	0.00	0.00	16.8
1H	27	-4675	-4144	-323	148	-454	17223	3.08	9.24	9.24	3.08	4	1.00	0.06	0.52	0.00	0.00	16.8
1I	27	-4675	-4144	-323	148	-454	17223	3.08	9.24	9.24	3.08	4	1.00	0.06	0.52	0.00	0.00	16.8
1J	27	-4675	-4144	-323	148	-454	17223	3.08	9.24	9.24	3.08	4	1.00	0.06	0.52	0.00	0.00	16.8
1K	27	-4675	-4144	-323	148	-454	17223	3.08	9.24	9.24	3.08	4	1.00	0.06	0.52	0.00	0.00	16.8
1L	27	-4675	-4144	-323	148	-454	17223	3.08	9.24	9.24	3.08	4	1.00	0.06	0.52	0.00	0.00	16.8
1M	27	-4675	-4144	-323	148	-454	17223	3.08	9.24	9.24	3.08	4	1.00	0.06	0.52	0.00	0.00	16.8
1N	27	-4675	-4144	-323	148	-454	17223	3.08	9.24	9.24	3.08	4	1.00	0.06	0.52	0.00	0.00	16.8
1O	27	-4675	-4144	-323	148	-454	17223	3.08	9.24	9.24	3.08	4	1.00	0.06	0.52	0.00	0.00	16.8
1P	27	-4675	-4144	-323	148	-454	17223	3.08	9.24	9.24	3.08	4	1.00	0.06	0.52	0.00	0.00	16.8
2	27	-7026	-6278	-461	207	-663	25811	3.08	9.24	10.78	3.08	4	0.87	0.08	0.65	0.00	0.00	16.8

apost= -- aant= 6.16 ainf= 7.70 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	55	-4675	-4761	-323	148	-366	16008	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.92	0.06	0.58	0.00	0.00	16.8
1B	55	-4675	-4761	-323	148	-366	16008	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.92	0.06	0.58	0.00	0.00	16.8
1C	55	-4675	-4761	-323	148	-366	16008	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.92	0.06	0.58	0.00	0.00	16.8
1D	55	-4675	-4761	-323	148	-366	16008	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.92	0.06	0.58	0.00	0.00	16.8
1E	55	-4675	-4761	-323	148	-366	16008	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.92	0.06	0.58	0.00	0.00	16.8
1F	55	-4675	-4761	-323	148	-366	16008	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.92	0.06	0.58	0.00	0.00	16.8
1G	55	-4675	-4761	-323	148	-366	16008	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.92	0.06	0.58	0.00	0.00	16.8
1H	55	-4675	-4761	-323	148	-366	16008	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.92	0.06	0.58	0.00	0.00	16.8
1I	55	-4675	-4761	-323	148	-366	16008	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.92	0.06	0.58	0.00	0.00	16.8
1J	55	-4675	-4761	-323	148	-366	16008	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.92	0.06	0.58	0.00	0.00	16.8
1K	55	-4675	-4761	-323	148	-366	16008	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.92	0.06	0.58	0.00	0.00	16.8
1L	55	-4675	-4761	-323	148	-366	16008	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.92	0.06	0.58	0.00	0.00	16.8
1M	55	-4675	-4761	-323	148	-366	16008	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.92	0.06	0.58	0.00	0.00	16.8
1N	55	-4675	-4761	-323	148	-366	16008	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.92	0.06	0.58	0.00	0.00	16.8
1O	55	-4675	-4761	-323	148	-366	16008	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.92	0.06	0.58	0.00	0.00	16.8
1P	55	-4675	-4761	-323	148	-366	16008	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.92	0.06	0.58	0.00	0.00	16.8
2	55	-7026	-7191	-461	207	-537	23973	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.93	0.09	0.76	0.00	0.00	16.8

apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	82	-4675	-5377	-323	148	-278	14625	3.08	9.24	9.24</

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1B	82	-4675	-5377	-323	148	-278	14625	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.84	0.07	0.65	0.00	0.00	16.8
1C	82	-4675	-5377	-323	148	-278	14625	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.84	0.07	0.65	0.00	0.00	16.8
1D	82	-4675	-5377	-323	148	-278	14625	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.84	0.07	0.65	0.00	0.00	16.8
1E	82	-4675	-5377	-323	148	-278	14625	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.84	0.07	0.65	0.00	0.00	16.8
1F	82	-4675	-5377	-323	148	-278	14625	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.84	0.07	0.65	0.00	0.00	16.8
1G	82	-4675	-5377	-323	148	-278	14625	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.84	0.07	0.65	0.00	0.00	16.8
1H	82	-4675	-5377	-323	148	-278	14625	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.84	0.07	0.65	0.00	0.00	16.8
1I	82	-4675	-5377	-323	148	-278	14625	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.84	0.07	0.65	0.00	0.00	16.8
1J	82	-4675	-5377	-323	148	-278	14625	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.84	0.07	0.65	0.00	0.00	16.8
1K	82	-4675	-5377	-323	148	-278	14625	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.84	0.07	0.65	0.00	0.00	16.8
1L	82	-4675	-5377	-323	148	-278	14625	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.84	0.07	0.65	0.00	0.00	16.8
1M	82	-4675	-5377	-323	148	-278	14625	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.84	0.07	0.65	0.00	0.00	16.8
1N	82	-4675	-5377	-323	148	-278	14625	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.84	0.07	0.65	0.00	0.00	16.8
1O	82	-4675	-5377	-323	148	-278	14625	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.84	0.07	0.65	0.00	0.00	16.8
1P	82	-4675	-5377	-323	148	-278	14625	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.84	0.07	0.65	0.00	0.00	16.8
2	82	-7026	-8105	-461	207	-411	21886	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.84	0.10	0.84	0.00	0.00	16.8
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	109	-4675	-5994	-323	148	-190	13073	3.08	9.24	9.24	3.08	5	0.98	0.08	0.77	0.00	0.00	16.8
1B	109	-4675	-5994	-323	148	-190	13073	3.08	9.24	9.24	3.08	5	0.98	0.08	0.77	0.00	0.00	16.8
1C	109	-4675	-5994	-323	148	-190	13073	3.08	9.24	9.24	3.08	5	0.98	0.08	0.77	0.00	0.00	16.8
1D	109	-4675	-5994	-323	148	-190	13073	3.08	9.24	9.24	3.08	5	0.98	0.08	0.77	0.00	0.00	16.8
1E	109	-4675	-5994	-323	148	-190	13073	3.08	9.24	9.24	3.08	5	0.98	0.08	0.77	0.00	0.00	16.8
1F	109	-4675	-5994	-323	148	-190	13073	3.08	9.24	9.24	3.08	5	0.98	0.08	0.77	0.00	0.00	16.8
1G	109	-4675	-5994	-323	148	-190	13073	3.08	9.24	9.24	3.08	5	0.98	0.08	0.77	0.00	0.00	16.8
1H	109	-4675	-5994	-323	148	-190	13073	3.08	9.24	9.24	3.08	5	0.98	0.08	0.77	0.00	0.00	16.8
1I	109	-4675	-5994	-323	148	-190	13073	3.08	9.24	9.24	3.08	5	0.98	0.08	0.77	0.00	0.00	16.8
1J	109	-4675	-5994	-323	148	-190	13073	3.08	9.24	9.24	3.08	5	0.98	0.08	0.77	0.00	0.00	16.8
1K	109	-4675	-5994	-323	148	-190	13073	3.08	9.24	9.24	3.08	5	0.98	0.08	0.77	0.00	0.00	16.8
1L	109	-4675	-5994	-323	148	-190	13073	3.08	9.24	9.24	3.08	5	0.98	0.08	0.77	0.00	0.00	16.8
1M	109	-4675	-5994	-323	148	-190	13073	3.08	9.24	9.24	3.08	5	0.98	0.08	0.77	0.00	0.00	16.8
1N	109	-4675	-5994	-323	148	-190	13073	3.08	9.24	9.24	3.08	5	0.98	0.08	0.77	0.00	0.00	16.8
1O	109	-4675	-5994	-323	148	-190	13073	3.08	9.24	9.24	3.08	5	0.98	0.08	0.77	0.00	0.00	16.8
1P	109	-4675	-5994	-323	148	-190	13073	3.08	9.24	9.24	3.08	5	0.98	0.08	0.77	0.00	0.00	16.8
2	109	-7026	-9018	-461	207	-286	19549	3.08	9.24	9.24	3.08	5	0.89	0.11	0.97	0.00	0.00	16.8
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	136	-4675	-6610	-323	148	-102	11353	3.08	9.24	9.24	3.08	6	0.83	0.08	0.84	0.00	0.00	16.8
1B	136	-4675	-6610	-323	148	-102	11353	3.08	9.24	9.24	3.08	6	0.83	0.08	0.84	0.00	0.00	16.8
1C	136	-4675	-6610	-323	148	-102	11353	3.08	9.24	9.24	3.08	6	0.83	0.08	0.84	0.00	0.00	16.8
1D	136	-4675	-6610	-323	148	-102	11353	3.08	9.24	9.24	3.08	6	0.83	0.08	0.84	0.00	0.00	16.8
1E	136	-4675	-6610	-323	148	-102	11353	3.08	9.24	9.24	3.08	6	0.83	0.08	0.84	0.00	0.00	16.8
1F	136	-4675	-6610	-323	148	-102	11353	3.08	9.24	9.24	3.08	6	0.83	0.08	0.84	0.00	0.00	16.8
1G	136	-4675	-6610	-323	148	-102	11353	3.08	9.24	9.24	3.08	6	0.83	0.08	0.84	0.00	0.00	16.8
1H	136	-4675	-6610	-323	148	-102	11353	3.08	9.24	9.24	3.08	6	0.83	0.08	0.84	0.00	0.00	16.8
1I	136	-4675	-6610	-323	148	-102	11353	3.08	9.24	9.24	3.08	6	0.83	0.08	0.84	0.00	0.00	16.8
1J	136	-4675	-6610	-323	148	-102	11353	3.08	9.24	9.24	3.08	6	0.83	0.08	0.84	0.00	0.00	16.8
1K	136	-4675	-6610	-323	148	-102	11353	3.08	9.24	9.24	3.08	6	0.83	0.08	0.84	0.00	0.00	16.8
1L	136	-4675	-6610	-323	148	-102	11353	3.08	9.24	9.24	3.08	6	0.83	0.08	0.84	0.00	0.00	16.8
1M	136	-4675	-6610	-323	148	-102	11353	3.08	9.24	9.24	3.08	6	0.83	0.08	0.84	0.00	0.00	16.8
1N	136	-4675	-6610	-323	148	-102	11353	3.08	9.24	9.24	3.08	6	0.83	0.08	0.84	0.00	0.00	16.8
1O	136	-4675	-6610	-323	148	-102	11353	3.08	9.24	9.24	3.08	6	0.83	0.08	0.84	0.00	0.00	16.8
1P	136	-4675	-6610	-323	148	-102	11353	3.08	9.24	9.24	3.08	6	0.83	0.08	0.84	0.00	0.00	16.8
2	136	-7026	-9932	-461	207	-160	16963	3.08	9.24	9.24	3.08	6	0.94	0.13	1.12	4.14	0.12	16.8
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	164	-4675	-7226	-323	148	-14	9465	3.08	9.24	9.24	3.08	2	1.00	0.09	0.95	0.00	0.00	16.8
1B	164	-4675	-7226	-323	148	-14	9465	3.08	9.24	9.24	3.08	2	1.00	0.09	0.95	0.00	0.00	16.8
1C	164	-4675	-7226	-323	148	-14	9465	3.08	9.24	9.24	3.08	2	1.00	0.09	0.95	0.00	0.00	16.8
1D	164	-4675	-7226	-323	148	-14	9465	3.08	9.24	9.24	3.08	2	1.00	0.09	0.95	0.00	0.00	16.8
1E	164	-4675	-7226	-323	148	-14	9465	3.08	9.24	9.24	3.08	2	1.00	0.09	0.95	0.00	0.00	16.8
1F	164	-4675	-7226	-323	148	-14	9465	3.08	9.24	9.24	3.08	2	1.00	0.09	0.95	0.00	0.00	16.8
1G	164	-4675	-7226	-323	148	-14	9465	3.08	9.24	9.24	3.08	2	1.00	0.09	0.95	0.00	0.00	16.8
1H	164	-4675	-7226	-323	148	-14	9465	3.08	9.24	9.24	3.08	2	1.00	0.09	0.95	0.00	0.00	16.8
1I	164	-4675	-7226	-323	148	-14	9465	3.08	9.24	9.24	3.08	2	1.00	0.09	0.95	0.00	0.00	16.8
1J	164	-4675	-7226	-323	148	-14	9465	3.08	9.24	9.24	3.08	2	1.00	0.09	0.95	0.00	0.00	16.8
1K	164	-4675	-7226	-323	148	-14	9465	3.08	9.24	9.24	3.08	2	1.00	0.09	0.95	0.00	0.00	16.8
1L	164	-4675	-7226	-323	148	-14	9465	3.08	9.24	9.24	3.08	2	1.00	0.09	0.95	0.00	0.00	16.8
1M	164	-4675	-7226	-323	148	-14	9465	3.08	9.24	9.24	3.08	2	1.00	0.09	0.95	0.00	0.00	16.8
1N	164	-4675	-7226	-323	148	-14	9465	3.08	9.24	9.24	3.08	2	1.00	0.09	0.95	0.00	0.00	16.8
1O	164	-4675	-7226	-323	148	-14	9465	3.08	9.24	9.24	3.08	2	1.00	0.09	0.95	0.00	0.00	16.8
1P	164	-4675	-7226	-323	148	-14	9465	3.08	9.24	9.24	3.08	2	1.00	0.09	0.95	0.00	0.00	16.8
2	164	-7026	-10846	-461	207	-34	14128	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.76	0.14	1.21	4.52	0.12	16.8
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	191	-4675	-7843	-323	148	74	7409	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.74	0.10	1.02	3.27	0.09	11.2
1B	191	-4675	-7843	-323	148	74	7409	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.74	0.10	1.02	3.27	0.09	11.2
1C	191	-4675	-7843	-323	148	74	7409	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.74	0.10	1.02	3.27	0.09	11.2
1D	191	-4675	-7843	-323	148	74	7409	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.74	0.10	1.02	3.27	0.09	11.2
1E	191	-4675	-7843	-323	148	74	7409	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.74	0.10	1.02	3.27	0.09	11.2
1F	191	-4675	-7843	-323	148	74	7409	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.74					

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1P	191	-4675	-7843	-323	148	74	7409	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.74	0.10	1.02	3.27	0.09	11.2
2	191	-7026	-11759	-461	207	92	11043	9.24	3.08	9.24	4.62	2	0.74	0.15	1.40	4.90	0.12	11.2
apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	218	-4675	-8459	-323	148	162	5185	9.24	3.08	9.24	4.62	6	0.46	0.11	1.09	3.52	0.09	11.2
1B	218	-4675	-8459	-323	148	162	5185	9.24	3.08	9.24	4.62	6	0.46	0.11	1.09	3.52	0.09	11.2
1C	218	-4675	-8459	-323	148	162	5185	9.24	3.08	9.24	4.62	6	0.46	0.11	1.09	3.52	0.09	11.2
1D	218	-4675	-8459	-323	148	162	5185	9.24	3.08	9.24	4.62	6	0.46	0.11	1.09	3.52	0.09	11.2
1E	218	-4675	-8459	-323	148	162	5185	9.24	3.08	9.24	4.62	6	0.46	0.11	1.09	3.52	0.09	11.2
1F	218	-4675	-8459	-323	148	162	5185	9.24	3.08	9.24	4.62	6	0.46	0.11	1.09	3.52	0.09	11.2
1G	218	-4675	-8459	-323	148	162	5185	9.24	3.08	9.24	4.62	6	0.46	0.11	1.09	3.52	0.09	11.2
1H	218	-4675	-8459	-323	148	162	5185	9.24	3.08	9.24	4.62	6	0.46	0.11	1.09	3.52	0.09	11.2
1I	218	-4675	-8459	-323	148	162	5185	9.24	3.08	9.24	4.62	6	0.46	0.11	1.09	3.52	0.09	11.2
1J	218	-4675	-8459	-323	148	162	5185	9.24	3.08	9.24	4.62	6	0.46	0.11	1.09	3.52	0.09	11.2
1K	218	-4675	-8459	-323	148	162	5185	9.24	3.08	9.24	4.62	6	0.46	0.11	1.09	3.52	0.09	11.2
1L	218	-4675	-8459	-323	148	162	5185	9.24	3.08	9.24	4.62	6	0.46	0.11	1.09	3.52	0.09	11.2
1M	218	-4675	-8459	-323	148	162	5185	9.24	3.08	9.24	4.62	6	0.46	0.11	1.09	3.52	0.09	11.2
1N	218	-4675	-8459	-323	148	162	5185	9.24	3.08	9.24	4.62	6	0.46	0.11	1.09	3.52	0.09	11.2
1O	218	-4675	-8459	-323	148	162	5185	9.24	3.08	9.24	4.62	6	0.46	0.11	1.09	3.52	0.09	11.2
1P	218	-4675	-8459	-323	148	162	5185	9.24	3.08	9.24	4.62	6	0.46	0.11	1.09	3.52	0.09	11.2
2	218	-7026	-12673	-461	207	218	7709	9.24	3.08	9.24	4.62	6	0.69	0.16	1.68	5.28	0.12	11.2
apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	246	-4675	-9076	-323	148	250	2792	9.24	3.08	9.24	4.62	4	0.17	0.11	1.17	3.78	0.09	11.2
1B	246	-4675	-9076	-323	148	250	2792	9.24	3.08	9.24	4.62	4	0.17	0.11	1.17	3.78	0.09	11.2
1C	246	-4675	-9076	-323	148	250	2792	9.24	3.08	9.24	4.62	4	0.17	0.11	1.17	3.78	0.09	11.2
1D	246	-4675	-9076	-323	148	250	2792	9.24	3.08	9.24	4.62	4	0.17	0.11	1.17	3.78	0.09	11.2
1E	246	-4675	-9076	-323	148	250	2792	9.24	3.08	9.24	4.62	4	0.17	0.11	1.17	3.78	0.09	11.2
1F	246	-4675	-9076	-323	148	250	2792	9.24	3.08	9.24	4.62	4	0.17	0.11	1.17	3.78	0.09	11.2
1G	246	-4675	-9076	-323	148	250	2792	9.24	3.08	9.24	4.62	4	0.17	0.11	1.17	3.78	0.09	11.2
1H	246	-4675	-9076	-323	148	250	2792	9.24	3.08	9.24	4.62	4	0.17	0.11	1.17	3.78	0.09	11.2
1I	246	-4675	-9076	-323	148	250	2792	9.24	3.08	9.24	4.62	4	0.17	0.11	1.17	3.78	0.09	11.2
1J	246	-4675	-9076	-323	148	250	2792	9.24	3.08	9.24	4.62	4	0.17	0.11	1.17	3.78	0.09	11.2
1K	246	-4675	-9076	-323	148	250	2792	9.24	3.08	9.24	4.62	4	0.17	0.11	1.17	3.78	0.09	11.2
1L	246	-4675	-9076	-323	148	250	2792	9.24	3.08	9.24	4.62	4	0.17	0.11	1.17	3.78	0.09	11.2
1M	246	-4675	-9076	-323	148	250	2792	9.24	3.08	9.24	4.62	4	0.17	0.11	1.17	3.78	0.09	11.2
1N	246	-4675	-9076	-323	148	250	2792	9.24	3.08	9.24	4.62	4	0.17	0.11	1.17	3.78	0.09	11.2
1O	246	-4675	-9076	-323	148	250	2792	9.24	3.08	9.24	4.62	4	0.17	0.11	1.17	3.78	0.09	11.2
1P	246	-4675	-9076	-323	148	250	2792	9.24	3.08	9.24	4.62	4	0.17	0.11	1.17	3.78	0.09	11.2
2	246	-7026	-13586	-461	207	344	4125	9.24	3.08	9.24	4.62	5	0.24	0.17	1.79	5.66	0.12	11.2
apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	273	-4675	-9692	-323	148	338	231	9.24	3.08	9.24	4.62	6	0.02	0.12	1.24	4.04	0.09	11.2
1B	273	-4675	-9692	-323	148	338	231	9.24	3.08	9.24	4.62	6	0.02	0.12	1.24	4.04	0.09	11.2
1C	273	-4675	-9692	-323	148	338	231	9.24	3.08	9.24	4.62	6	0.02	0.12	1.24	4.04	0.09	11.2
1D	273	-4675	-9692	-323	148	338	231	9.24	3.08	9.24	4.62	6	0.02	0.12	1.24	4.04	0.09	11.2
1E	273	-4675	-9692	-323	148	338	231	9.24	3.08	9.24	4.62	6	0.02	0.12	1.24	4.04	0.09	11.2
1F	273	-4675	-9692	-323	148	338	231	9.24	3.08	9.24	4.62	6	0.02	0.12	1.24	4.04	0.09	11.2
1G	273	-4675	-9692	-323	148	338	231	9.24	3.08	9.24	4.62	6	0.02	0.12	1.24	4.04	0.09	11.2
1H	273	-4675	-9692	-323	148	338	231	9.24	3.08	9.24	4.62	6	0.02	0.12	1.24	4.04	0.09	11.2
1I	273	-4675	-9692	-323	148	338	231	9.24	3.08	9.24	4.62	6	0.02	0.12	1.24	4.04	0.09	11.2
1J	273	-4675	-9692	-323	148	338	231	9.24	3.08	9.24	4.62	6	0.02	0.12	1.24	4.04	0.09	11.2
1K	273	-4675	-9692	-323	148	338	231	9.24	3.08	9.24	4.62	6	0.02	0.12	1.24	4.04	0.09	11.2
1L	273	-4675	-9692	-323	148	338	231	9.24	3.08	9.24	4.62	6	0.02	0.12	1.24	4.04	0.09	11.2
1M	273	-4675	-9692	-323	148	338	231	9.24	3.08	9.24	4.62	6	0.02	0.12	1.24	4.04	0.09	11.2
1N	273	-4675	-9692	-323	148	338	231	9.24	3.08	9.24	4.62	6	0.02	0.12	1.24	4.04	0.09	11.2
1O	273	-4675	-9692	-323	148	338	231	9.24	3.08	9.24	4.62	6	0.02	0.12	1.24	4.04	0.09	11.2
1P	273	-4675	-9692	-323	148	338	231	9.24	3.08	9.24	4.62	6	0.02	0.12	1.24	4.04	0.09	11.2
2	273	-7026	-14500	-461	207	470	293	9.24	3.08	9.24	4.62	6	0.03	0.18	1.90	6.04	0.12	11.2
apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
ASTA NUM. 21 NI 11618 NF 11600 SEZ. Rp B= 35.0 H= 55.0 (trave)																		
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.																		
qy medio: 4.8125 8.7500 7.6500 21.2125 kg/cm																		
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato																		
NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	--																	
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	203	6113	45	59	142	-4306	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.71	0.11	0.99	0.00	0.00	11.2
1B	0	203	6113	45	59	142	-4306	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.71	0.11	0.99	0.00	0.00	11.2
1C	0	203	6113	45	59	142	-4306	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.71	0.11	0.99	0.00	0.00	11.2
1D	0	203	6113	45	59	142	-4306	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.71	0.11	0.99	0.00	0.00	11.2
1E	0	203	6113	45	59	142	-4306	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.71	0.11	0.99	0.00	0.00	11.2
1F	0	203</																

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

apost= 3.08 aant= -- ainf= -- asup= 3.08 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	68	203	4874	45	59	111	-557	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.10	0.09	0.80	0.00	0.00	11.2
1B	68	203	4874	45	59	111	-557	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.10	0.09	0.80	0.00	0.00	11.2
1C	68	203	4874	45	59	111	-557	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.10	0.09	0.80	0.00	0.00	11.2
1D	68	203	4874	45	59	111	-557	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.10	0.09	0.80	0.00	0.00	11.2
1E	68	203	4874	45	59	111	-557	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.10	0.09	0.80	0.00	0.00	11.2
1F	68	203	4874	45	59	111	-557	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.10	0.09	0.80	0.00	0.00	11.2
1G	68	203	4874	45	59	111	-557	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.10	0.09	0.80	0.00	0.00	11.2
1H	68	203	4874	45	59	111	-557	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.10	0.09	0.80	0.00	0.00	11.2
1I	68	203	4874	45	59	111	-557	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.10	0.09	0.80	0.00	0.00	11.2
1J	68	203	4874	45	59	111	-557	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.10	0.09	0.80	0.00	0.00	11.2
1K	68	203	4874	45	59	111	-557	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.10	0.09	0.80	0.00	0.00	11.2
1L	68	203	4874	45	59	111	-557	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.10	0.09	0.80	0.00	0.00	11.2
1M	68	203	4874	45	59	111	-557	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.10	0.09	0.80	0.00	0.00	11.2
1N	68	203	4874	45	59	111	-557	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.10	0.09	0.80	0.00	0.00	11.2
1O	68	203	4874	45	59	111	-557	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.10	0.09	0.80	0.00	0.00	11.2
1P	68	203	4874	45	59	111	-557	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.10	0.09	0.80	0.00	0.00	11.2
2	68	174	7808	62	93	148	-875	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.15	0.14	1.28	4.19	0.08	11.2
apost= 3.08 aant= -- ainf= -- asup= 3.08 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	136	203	3635	45	59	80	2347	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.39	0.07	0.61	0.00	0.00	19.1
1B	136	203	3635	45	59	80	2347	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.39	0.07	0.61	0.00	0.00	19.1
1C	136	203	3635	45	59	80	2347	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.39	0.07	0.61	0.00	0.00	19.1
1D	136	203	3635	45	59	80	2347	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.39	0.07	0.61	0.00	0.00	19.1
1E	136	203	3635	45	59	80	2347	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.39	0.07	0.61	0.00	0.00	19.1
1F	136	203	3635	45	59	80	2347	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.39	0.07	0.61	0.00	0.00	19.1
1G	136	203	3635	45	59	80	2347	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.39	0.07	0.61	0.00	0.00	19.1
1H	136	203	3635	45	59	80	2347	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.39	0.07	0.61	0.00	0.00	19.1
1I	136	203	3635	45	59	80	2347	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.39	0.07	0.61	0.00	0.00	19.1
1J	136	203	3635	45	59	80	2347	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.39	0.07	0.61	0.00	0.00	19.1
1K	136	203	3635	45	59	80	2347	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.39	0.07	0.61	0.00	0.00	19.1
1L	136	203	3635	45	59	80	2347	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.39	0.07	0.61	0.00	0.00	19.1
1M	136	203	3635	45	59	80	2347	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.39	0.07	0.61	0.00	0.00	19.1
1N	136	203	3635	45	59	80	2347	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.39	0.07	0.61	0.00	0.00	19.1
1O	136	203	3635	45	59	80	2347	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.39	0.07	0.61	0.00	0.00	19.1
1P	136	203	3635	45	59	80	2347	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.39	0.07	0.61	0.00	0.00	19.1
2	136	174	5821	62	93	106	3775	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.62	0.11	0.98	0.00	0.00	19.1
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	205	203	2397	45	59	49	4405	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.73	0.05	0.43	0.00	0.00	19.1
1B	205	203	2397	45	59	49	4405	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.73	0.05	0.43	0.00	0.00	19.1
1C	205	203	2397	45	59	49	4405	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.73	0.05	0.43	0.00	0.00	19.1
1D	205	203	2397	45	59	49	4405	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.73	0.05	0.43	0.00	0.00	19.1
1E	205	203	2397	45	59	49	4405	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.73	0.05	0.43	0.00	0.00	19.1
1F	205	203	2397	45	59	49	4405	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.73	0.05	0.43	0.00	0.00	19.1
1G	205	203	2397	45	59	49	4405	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.73	0.05	0.43	0.00	0.00	19.1
1H	205	203	2397	45	59	49	4405	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.73	0.05	0.43	0.00	0.00	19.1
1I	205	203	2397	45	59	49	4405	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.73	0.05	0.43	0.00	0.00	19.1
1J	205	203	2397	45	59	49	4405	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.73	0.05	0.43	0.00	0.00	19.1
1K	205	203	2397	45	59	49	4405	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.73	0.05	0.43	0.00	0.00	19.1
1L	205	203	2397	45	59	49	4405	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.73	0.05	0.43	0.00	0.00	19.1
1M	205	203	2397	45	59	49	4405	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.73	0.05	0.43	0.00	0.00	19.1
1N	205	203	2397	45	59	49	4405	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.73	0.05	0.43	0.00	0.00	19.1
1O	205	203	2397	45	59	49	4405	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.73	0.05	0.43	0.00	0.00	19.1
1P	205	203	2397	45	59	49	4405	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.73	0.05	0.43	0.00	0.00	19.1
2	205	174	3835	62	93	64	7070	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.78	0.08	0.68	0.00	0.00	19.1
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	273	203	1158	45	59	18	5618	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.92	0.03	0.24	0.00	0.00	19.1
1B	273	203	1158	45	59	18	5618	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.92	0.03	0.24	0.00	0.00	19.1
1C	273	203	1158	45	59	18	5618	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.92	0.03	0.24	0.00	0.00	19.1
1D	273	203	1158	45	59	18	5618	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.92	0.03	0.24	0.00	0.00	19.1
1E	273	203	1158	45	59	18	5618	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.92	0.03	0.24	0.00	0.00	19.1
1F	273	203	1158	45	59	18	5618	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.92	0.03	0.24	0.00	0.00	19.1
1G	273	203	1158	45	59	18	5618	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.92	0.03	0.24	0.00	0.00	19.1
1H	273	203	1158	45	59	18	5618	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.92	0.03	0.24	0.00	0.00	19.1
1I	273	203	1158	45	59	18	5618	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.92	0.03	0.24	0.00	0.00	19.1
1J	273	203	1158	45	59	18	5618	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.92	0.03	0.24	0.00	0.00	19.1
1K	273	203	1158	45	59	18	5618	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.92	0.03	0.24	0.00	0.00	19.1
1L	273	203	1158	45	59	18	5618	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.92	0.03	0.24	0.00	0.00	19.1
1M	273	203	1158	45	59	18	5618	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.92	0.03	0.24	0.00	0.00	19.1
1N	273	203	1158	45	59	18	5618	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.92	0.03	0.24	0.00	0.00	19.1
1O	273	203	1158	45	59	18	5618	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.92	0.03	0.24	0.00	0.00	19.1
1P	273	203	1158	45	59	18	5618	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.92	0.03	0.24	0.00	0.00	19.1
2	273	174	1848	62	93	22	9009	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.99	0.04	0.38	0.00	0.00	19.1
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	341	203	-81	45	59	-13	5985	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.98	0.01	0.08	0.00	0.00	19.1
1B	341	203	-81	45	59	-13	5985	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.98	0.01	0.08	0.00	0.00	19.1
1C	341	203	-81	45	59	-13	5985	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.98	0.01	0.08	0.00	0.00	19.1
1D	341	203	-81	45	59	-13	5985	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.98	0.01	0.08	0.00	0.00	19.1
1E	341	203	-81	45	59	-13	5985	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.98	0.01	0.08	0.00	0.00	19.1
1F	341	203	-81	45	59	-13	5985	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.98	0.01	0.08	0.00	0.00	19.1
1G	341	203	-81	45	59	-13	5985	3.08	6.16	6.16	3.08	2						

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1A	341	203	-81	45	59	-13	5985	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.98	0.01	0.08	0.00	0.00	19.1
1L	341	203	-81	45	59	-13	5985	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.98	0.01	0.08	0.00	0.00	19.1
1M	341	203	-81	45	59	-13	5985	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.98	0.01	0.08	0.00	0.00	19.1
1N	341	203	-81	45	59	-13	5985	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.98	0.01	0.08	0.00	0.00	19.1
1O	341	203	-81	45	59	-13	5985	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.98	0.01	0.08	0.00	0.00	19.1
1P	341	203	-81	45	59	-13	5985	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.98	0.01	0.08	0.00	0.00	19.1
2	341	174	-138	62	93	-20	9593	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.80	0.01	0.12	0.00	0.00	19.1
apost= -- aant= 3.08 ainf= 3.08 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	409	203	-1320	45	59	-44	5507	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.91	0.03	0.26	0.00	0.00	19.1
1B	409	203	-1320	45	59	-44	5507	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.91	0.03	0.26	0.00	0.00	19.1
1C	409	203	-1320	45	59	-44	5507	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.91	0.03	0.26	0.00	0.00	19.1
1D	409	203	-1320	45	59	-44	5507	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.91	0.03	0.26	0.00	0.00	19.1
1E	409	203	-1320	45	59	-44	5507	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.91	0.03	0.26	0.00	0.00	19.1
1F	409	203	-1320	45	59	-44	5507	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.91	0.03	0.26	0.00	0.00	19.1
1G	409	203	-1320	45	59	-44	5507	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.91	0.03	0.26	0.00	0.00	19.1
1H	409	203	-1320	45	59	-44	5507	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.91	0.03	0.26	0.00	0.00	19.1
1I	409	203	-1320	45	59	-44	5507	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.91	0.03	0.26	0.00	0.00	19.1
1J	409	203	-1320	45	59	-44	5507	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.91	0.03	0.26	0.00	0.00	19.1
1K	409	203	-1320	45	59	-44	5507	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.91	0.03	0.26	0.00	0.00	19.1
1L	409	203	-1320	45	59	-44	5507	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.91	0.03	0.26	0.00	0.00	19.1
1M	409	203	-1320	45	59	-44	5507	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.91	0.03	0.26	0.00	0.00	19.1
1N	409	203	-1320	45	59	-44	5507	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.91	0.03	0.26	0.00	0.00	19.1
1O	409	203	-1320	45	59	-44	5507	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.91	0.03	0.26	0.00	0.00	19.1
1P	409	203	-1320	45	59	-44	5507	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.91	0.03	0.26	0.00	0.00	19.1
2	409	174	-2124	62	93	-62	8821	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.97	0.05	0.42	0.00	0.00	19.1
apost= -- aant= 3.08 ainf= 3.08 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	478	203	-2559	45	59	-74	4183	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.69	0.05	0.45	0.00	0.00	19.1
1B	478	203	-2559	45	59	-74	4183	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.69	0.05	0.45	0.00	0.00	19.1
1C	478	203	-2559	45	59	-74	4183	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.69	0.05	0.45	0.00	0.00	19.1
1D	478	203	-2559	45	59	-74	4183	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.69	0.05	0.45	0.00	0.00	19.1
1E	478	203	-2559	45	59	-74	4183	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.69	0.05	0.45	0.00	0.00	19.1
1F	478	203	-2559	45	59	-74	4183	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.69	0.05	0.45	0.00	0.00	19.1
1G	478	203	-2559	45	59	-74	4183	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.69	0.05	0.45	0.00	0.00	19.1
1H	478	203	-2559	45	59	-74	4183	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.69	0.05	0.45	0.00	0.00	19.1
1I	478	203	-2559	45	59	-74	4183	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.69	0.05	0.45	0.00	0.00	19.1
1J	478	203	-2559	45	59	-74	4183	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.69	0.05	0.45	0.00	0.00	19.1
1K	478	203	-2559	45	59	-74	4183	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.69	0.05	0.45	0.00	0.00	19.1
1L	478	203	-2559	45	59	-74	4183	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.69	0.05	0.45	0.00	0.00	19.1
1M	478	203	-2559	45	59	-74	4183	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.69	0.05	0.45	0.00	0.00	19.1
1N	478	203	-2559	45	59	-74	4183	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.69	0.05	0.45	0.00	0.00	19.1
1O	478	203	-2559	45	59	-74	4183	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.69	0.05	0.45	0.00	0.00	19.1
1P	478	203	-2559	45	59	-74	4183	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.69	0.05	0.45	0.00	0.00	19.1
2	478	174	-4111	62	93	-104	6693	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.74	0.08	0.72	0.00	0.00	19.1
apost= -- aant= 3.08 ainf= 3.08 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	546	203	-3797	45	59	-105	2014	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.34	0.07	0.64	0.00	0.00	19.1
1B	546	203	-3797	45	59	-105	2014	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.34	0.07	0.64	0.00	0.00	19.1
1C	546	203	-3797	45	59	-105	2014	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.34	0.07	0.64	0.00	0.00	19.1
1D	546	203	-3797	45	59	-105	2014	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.34	0.07	0.64	0.00	0.00	19.1
1E	546	203	-3797	45	59	-105	2014	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.34	0.07	0.64	0.00	0.00	19.1
1F	546	203	-3797	45	59	-105	2014	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.34	0.07	0.64	0.00	0.00	19.1
1G	546	203	-3797	45	59	-105	2014	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.34	0.07	0.64	0.00	0.00	19.1
1H	546	203	-3797	45	59	-105	2014	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.34	0.07	0.64	0.00	0.00	19.1
1I	546	203	-3797	45	59	-105	2014	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.34	0.07	0.64	0.00	0.00	19.1
1J	546	203	-3797	45	59	-105	2014	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.34	0.07	0.64	0.00	0.00	19.1
1K	546	203	-3797	45	59	-105	2014	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.34	0.07	0.64	0.00	0.00	19.1
1L	546	203	-3797	45	59	-105	2014	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.34	0.07	0.64	0.00	0.00	19.1
1M	546	203	-3797	45	59	-105	2014	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.34	0.07	0.64	0.00	0.00	19.1
1N	546	203	-3797	45	59	-105	2014	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.34	0.07	0.64	0.00	0.00	19.1
1O	546	203	-3797	45	59	-105	2014	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.34	0.07	0.64	0.00	0.00	19.1
1P	546	203	-3797	45	59	-105	2014	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.34	0.07	0.64	0.00	0.00	19.1
2	546	174	-6097	62	93	-146	3210	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.53	0.11	1.02	3.27	0.08	19.1
apost= -- aant= 3.08 ainf= 3.08 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	614	203	-5036	45	59	-136	-1000	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.17	0.09	0.83	0.00	0.00	11.2
1B	614	203	-5036	45	59	-136	-1000	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.17	0.09	0.83	0.00	0.00	11.2
1C	614	203	-5036	45	59	-136	-1000	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.17	0.09	0.83	0.00	0.00	11.2
1D	614	203	-5036	45	59	-136	-1000	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.17	0.09	0.83	0.00	0.00	11.2
1E	614	203	-5036	45	59	-136	-1000	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.17	0.09	0.83	0.00	0.00	11.2
1F	614	203	-5036	45	59	-136	-1000	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.17	0.09	0.83	0.00	0.00	11.2
1G	614	203	-5036	45	59	-136	-1000	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.17	0.09	0.83	0.00	0.00	11.2
1H	614	203	-5036	45	59	-136	-1000	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.17	0.09	0.83	0.00	0.00	11.2
1I	614	203	-5036	45	59	-136	-1000	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.17	0.09	0.83	0.00	0.00	11.2
1J	614	203	-5036	45	59	-136	-1000	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.17	0.09	0.83	0.00	0.00	11.2
1K	614	203	-5036	45	59	-136	-1000	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.17	0.09	0.83	0.00	0.00	11.2
1L	614	203	-5036	45	59	-136	-1000	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.17	0.09	0.83	0.00	0.00	11.2
1M	614	203	-5036	45	59	-136	-1000	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.17	0.09	0.83	0.00	0.00	11.2
1N	614	203	-5036	45	59	-136	-1000	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.17	0.09	0.83	0.00	0.00	11.2
1O	614	203	-5036	45	59	-136	-1000	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.17	0.09	0.83	0.00	0.00	11.2
1P	614	203	-5036	45	59	-136	-1000	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.17	0.09	0.83	0.00	0.00	11.2
2	614	174	-8084	62	93	-188	-1629	3.08	6.16	3.08</								

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1E	682	203	-6275	45	59	-167	-4860	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.80	0.11	1.01	3.37	0.05	11.2
1F	682	203	-6275	45	59	-167	-4860	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.80	0.11	1.01	3.37	0.05	11.2
1G	682	203	-6275	45	59	-167	-4860	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.80	0.11	1.01	3.37	0.05	11.2
1H	682	203	-6275	45	59	-167	-4860	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.80	0.11	1.01	3.37	0.05	11.2
1I	682	203	-6275	45	59	-167	-4860	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.80	0.11	1.01	3.37	0.05	11.2
1J	682	203	-6275	45	59	-167	-4860	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.80	0.11	1.01	3.37	0.05	11.2
1K	682	203	-6275	45	59	-167	-4860	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.80	0.11	1.01	3.37	0.05	11.2
1L	682	203	-6275	45	59	-167	-4860	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.80	0.11	1.01	3.37	0.05	11.2
1M	682	203	-6275	45	59	-167	-4860	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.80	0.11	1.01	3.37	0.05	11.2
1N	682	203	-6275	45	59	-167	-4860	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.80	0.11	1.01	3.37	0.05	11.2
1O	682	203	-6275	45	59	-167	-4860	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.80	0.11	1.01	3.37	0.05	11.2
1P	682	203	-6275	45	59	-167	-4860	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.80	0.11	1.01	3.37	0.05	11.2
2	682	174	-10070	62	93	-230	-7823	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.86	0.18	1.62	5.40	0.08	11.2

apost= -- aant= 3.08 ainf= -- asup= 3.08 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 22 NI 11406 NF 11413 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 4.7450 2.2338 13.9788 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-1163	2950	51	-2859	677	135	9.24	4.62	9.24	4.62	4	0.11	0.18	2.06	1.23	1.65	11.2
1B	0	-1163	2950	51	-2859	677	135	9.24	4.62	9.24	4.62	4	0.11	0.18	2.06	1.23	1.65	11.2
1C	0	-1163	2950	51	-2859	677	135	9.24	4.62	9.24	4.62	4	0.11	0.18	2.06	1.23	1.65	11.2
1D	0	-1163	2950	51	-2859	677	135	9.24	4.62	9.24	4.62	4	0.11	0.18	2.06	1.23	1.65	11.2
1E	0	-1163	2950	51	-2859	677	135	9.24	4.62	9.24	4.62	4	0.11	0.18	2.06	1.23	1.65	11.2
1F	0	-1163	2950	51	-2859	677	135	9.24	4.62	9.24	4.62	4	0.11	0.18	2.06	1.23	1.65	11.2
1G	0	-1163	2950	51	-2859	677	135	9.24	4.62	9.24	4.62	4	0.11	0.18	2.06	1.23	1.65	11.2
1H	0	-1163	2950	51	-2859	677	135	9.24	4.62	9.24	4.62	4	0.11	0.18	2.06	1.23	1.65	11.2
1I	0	-1163	2950	51	-2859	677	135	9.24	4.62	9.24	4.62	4	0.11	0.18	2.06	1.23	1.65	11.2
1J	0	-1163	2950	51	-2859	677	135	9.24	4.62	9.24	4.62	4	0.11	0.18	2.06	1.23	1.65	11.2
1K	0	-1163	2950	51	-2859	677	135	9.24	4.62	9.24	4.62	4	0.11	0.18	2.06	1.23	1.65	11.2
1L	0	-1163	2950	51	-2859	677	135	9.24	4.62	9.24	4.62	4	0.11	0.18	2.06	1.23	1.65	11.2
1M	0	-1163	2950	51	-2859	677	135	9.24	4.62	9.24	4.62	4	0.11	0.18	2.06	1.23	1.65	11.2
1N	0	-1163	2950	51	-2859	677	135	9.24	4.62	9.24	4.62	4	0.11	0.18	2.06	1.23	1.65	11.2
1O	0	-1163	2950	51	-2859	677	135	9.24	4.62	9.24	4.62	4	0.11	0.18	2.06	1.23	1.65	11.2
1P	0	-1163	2950	51	-2859	677	135	9.24	4.62	9.24	4.62	4	0.11	0.18	2.06	1.23	1.65	11.2
2	0	-1747	4263	75	-4225	924	218	9.24	6.16	9.24	4.62	4	0.14	0.27	3.04	1.78	2.44	11.2

apost= 6.16 aant= 3.08 ainf= 6.16 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	12	-1163	2787	51	-2859	671	492	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.11	0.18	2.04	1.16	1.65	11.2
1B	12	-1163	2787	51	-2859	671	492	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.11	0.18	2.04	1.16	1.65	11.2
1C	12	-1163	2787	51	-2859	671	492	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.11	0.18	2.04	1.16	1.65	11.2
1D	12	-1163	2787	51	-2859	671	492	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.11	0.18	2.04	1.16	1.65	11.2
1E	12	-1163	2787	51	-2859	671	492	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.11	0.18	2.04	1.16	1.65	11.2
1F	12	-1163	2787	51	-2859	671	492	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.11	0.18	2.04	1.16	1.65	11.2
1G	12	-1163	2787	51	-2859	671	492	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.11	0.18	2.04	1.16	1.65	11.2
1H	12	-1163	2787	51	-2859	671	492	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.11	0.18	2.04	1.16	1.65	11.2
1I	12	-1163	2787	51	-2859	671	492	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.11	0.18	2.04	1.16	1.65	11.2
1J	12	-1163	2787	51	-2859	671	492	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.11	0.18	2.04	1.16	1.65	11.2
1K	12	-1163	2787	51	-2859	671	492	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.11	0.18	2.04	1.16	1.65	11.2
1L	12	-1163	2787	51	-2859	671	492	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.11	0.18	2.04	1.16	1.65	11.2
1M	12	-1163	2787	51	-2859	671	492	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.11	0.18	2.04	1.16	1.65	11.2
1N	12	-1163	2787	51	-2859	671	492	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.11	0.18	2.04	1.16	1.65	11.2
1O	12	-1163	2787	51	-2859	671	492	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.11	0.18	2.04	1.16	1.65	11.2
1P	12	-1163	2787	51	-2859	671	492	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.11	0.18	2.04	1.16	1.65	11.2
2	12	-1747	4031	75	-4225	914	734	9.24	6.16	9.24	4.62	2	0.14	0.26	3.01	1.68	2.44	11.2

apost= 6.16 aant= 3.08 ainf= 6.16 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	25	-1163	2624	51	-2859	665	829	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.10	0.18	2.02	1.09	1.65	11.2
1B	25	-1163	2624	51	-2859	665	829	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.10	0.18	2.02	1.09	1.65	11.2
1C	25	-1163	2624	51	-2859	665	829	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.10	0.18	2.02	1.09	1.65	11.2
1D	25	-1163	2624	51	-2859	665	829	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.10	0.18	2.02	1.09	1.65	11.2
1E	25	-1163	2624	51	-2859	665	829	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.10	0.18	2.02	1.09	1.65	11.2
1F	25	-1163	2624	51	-2859	665	829	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.10	0.18	2.02	1.09	1.65	11.2
1G	25	-1163	2624	51	-2859	665	829	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.10	0.18	2.02	1.09	1.65	11.2
1H	25	-1163	2624	51	-2859	665	829	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.10	0.18	2.02	1.09	1.65	11.2
1I	25	-1163	2624	51	-2859	665	829	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.10	0.18	2.02	1.09	1.65	11.2
1J	25	-1163	2624	51	-2859	665	829	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.10	0.18	2.02	1.09	1.65	11.2
1K	25	-1163	2624	51	-2859	665	829	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.10	0.18	2.02	1.09	1.65	11.2
1L	25	-1163	2624	51	-2859	665	829	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.10	0.18	2.02	1.09	1.65	11.2
1M	25	-1163	2624	51	-2859	665	829	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.10	0.18	2.02	1.09	1.65	11.2
1N	25	-1163	2624	51	-2859	665	829	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.10	0.18	2.02	1.09	1.65	11.2
1O	25	-1163	2624	51	-2859	665	829	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.10	0.18	2.02	1.09	1.65	11.2
1P	25	-1163	2624	51	-2859	665	829	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.10	0.18	2.02	1.09	1.65	11.2
2	25	-1747	3800	75	-4225	905	1221	9.24	6.16	9.24	4.62	2	0.14	0.26	2.99	1.58	2.44	11.2

apost= 6.16 aant= 3.08 ainf= 6.16 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	37	-1163	2462	51	-2859	658	1145	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.10	0.18	2.01	1.03	1.65	11.2
1B	37	-1163	2462	51	-2859	658	1145	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.10	0.18	2.01	1.03	1.65	11.2
1C	37	-1163	2462	51	-2859	658	1145	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.10	0.18	2.01	1.03	1.65	11.2
1D	37	-1163	2462	51	-2859	658	1145	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.10	0.18	2.01	1.03	1.65	11.2
1E	37	-1163	2462	51	-2859	658	1145	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.10	0.18	2.01	1.03	1.65	11.2

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1A	100	-1163	1648	51	-2859	627	2423	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.26	0.17	1.92	0.69	1.65	16.8
1B	100	-1163	1648	51	-2859	627	2423	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.26	0.17	1.92	0.69	1.65	16.8
1C	100	-1163	1648	51	-2859	627	2423	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.26	0.17	1.92	0.69	1.65	16.8
1D	100	-1163	1648	51	-2859	627	2423	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.26	0.17	1.92	0.69	1.65	16.8
1E	100	-1163	1648	51	-2859	627	2423	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.26	0.17	1.92	0.69	1.65	16.8
1F	100	-1163	1648	51	-2859	627	2423	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.26	0.17	1.92	0.69	1.65	16.8
1G	100	-1163	1648	51	-2859	627	2423	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.26	0.17	1.92	0.69	1.65	16.8
1H	100	-1163	1648	51	-2859	627	2423	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.26	0.17	1.92	0.69	1.65	16.8
1I	100	-1163	1648	51	-2859	627	2423	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.26	0.17	1.92	0.69	1.65	16.8
1J	100	-1163	1648	51	-2859	627	2423	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.26	0.17	1.92	0.69	1.65	16.8
1K	100	-1163	1648	51	-2859	627	2423	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.26	0.17	1.92	0.69	1.65	16.8
1L	100	-1163	1648	51	-2859	627	2423	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.26	0.17	1.92	0.69	1.65	16.8
1M	100	-1163	1648	51	-2859	627	2423	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.26	0.17	1.92	0.69	1.65	16.8
1N	100	-1163	1648	51	-2859	627	2423	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.26	0.17	1.92	0.69	1.65	16.8
10	100	-1163	1648	51	-2859	627	2423	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.26	0.17	1.92	0.69	1.65	16.8
1P	100	-1163	1648	51	-2859	627	2423	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.26	0.17	1.92	0.69	1.65	16.8
2	100	-1747	2409	75	-4225	849	3538	9.24	6.16	9.24	4.62	2	0.37	0.24	2.83	1.00	2.44	16.8

apost= 6.16 aant= 3.08 ainf= 6.16 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	112	-1163	1485	51	-2859	620	2617	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.28	0.16	1.90	0.62	1.65	16.8
1B	112	-1163	1485	51	-2859	620	2617	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.28	0.16	1.90	0.62	1.65	16.8
1C	112	-1163	1485	51	-2859	620	2617	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.28	0.16	1.90	0.62	1.65	16.8
1D	112	-1163	1485	51	-2859	620	2617	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.28	0.16	1.90	0.62	1.65	16.8
1E	112	-1163	1485	51	-2859	620	2617	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.28	0.16	1.90	0.62	1.65	16.8
1F	112	-1163	1485	51	-2859	620	2617	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.28	0.16	1.90	0.62	1.65	16.8
1G	112	-1163	1485	51	-2859	620	2617	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.28	0.16	1.90	0.62	1.65	16.8
1H	112	-1163	1485	51	-2859	620	2617	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.28	0.16	1.90	0.62	1.65	16.8
1I	112	-1163	1485	51	-2859	620	2617	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.28	0.16	1.90	0.62	1.65	16.8
1J	112	-1163	1485	51	-2859	620	2617	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.28	0.16	1.90	0.62	1.65	16.8
1K	112	-1163	1485	51	-2859	620	2617	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.28	0.16	1.90	0.62	1.65	16.8
1L	112	-1163	1485	51	-2859	620	2617	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.28	0.16	1.90	0.62	1.65	16.8
1M	112	-1163	1485	51	-2859	620	2617	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.28	0.16	1.90	0.62	1.65	16.8
1N	112	-1163	1485	51	-2859	620	2617	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.28	0.16	1.90	0.62	1.65	16.8
10	112	-1163	1485	51	-2859	620	2617	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.28	0.16	1.90	0.62	1.65	16.8
1P	112	-1163	1485	51	-2859	620	2617	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.28	0.16	1.90	0.62	1.65	16.8
2	112	-1747	2178	75	-4225	840	3823	9.24	6.16	9.24	4.62	2	0.41	0.24	2.80	0.91	2.44	16.8

apost= 6.16 aant= 3.08 ainf= 6.16 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	124	-1163	1322	51	-2859	614	2792	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.30	0.16	1.88	0.55	1.65	16.8
1B	124	-1163	1322	51	-2859	614	2792	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.30	0.16	1.88	0.55	1.65	16.8
1C	124	-1163	1322	51	-2859	614	2792	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.30	0.16	1.88	0.55	1.65	16.8
1D	124	-1163	1322	51	-2859	614	2792	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.30	0.16	1.88	0.55	1.65	16.8
1E	124	-1163	1322	51	-2859	614	2792	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.30	0.16	1.88	0.55	1.65	16.8
1F	124	-1163	1322	51	-2859	614	2792	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.30	0.16	1.88	0.55	1.65	16.8
1G	124	-1163	1322	51	-2859	614	2792	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.30	0.16	1.88	0.55	1.65	16.8
1H	124	-1163	1322	51	-2859	614	2792	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.30	0.16	1.88	0.55	1.65	16.8
1I	124	-1163	1322	51	-2859	614	2792	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.30	0.16	1.88	0.55	1.65	16.8
1J	124	-1163	1322	51	-2859	614	2792	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.30	0.16	1.88	0.55	1.65	16.8
1K	124	-1163	1322	51	-2859	614	2792	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.30	0.16	1.88	0.55	1.65	16.8
1L	124	-1163	1322	51	-2859	614	2792	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.30	0.16	1.88	0.55	1.65	16.8
1M	124	-1163	1322	51	-2859	614	2792	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.30	0.16	1.88	0.55	1.65	16.8
1N	124	-1163	1322	51	-2859	614	2792	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.30	0.16	1.88	0.55	1.65	16.8
10	124	-1163	1322	51	-2859	614	2792	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.30	0.16	1.88	0.55	1.65	16.8
1P	124	-1163	1322	51	-2859	614	2792	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.30	0.16	1.88	0.55	1.65	16.8
2	124	-1747	1946	75	-4225	830	4080	9.24	6.16	9.24	4.62	2	0.44	0.24	2.78	0.81	2.44	16.8

apost= 6.16 aant= 3.08 ainf= 6.16 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 23 NI 11413 NF 11407 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 4.7450 2.2338 13.9788 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m		cm
1A	0	-1225	-8958	268	7772	1217	2724	9.24	6.16	9.24	4.62	2	0.29	0.50	5.71	3.73	4.48	7.9
1B	0	-1225	-8958	268	7772	1217	2724	9.24	6.16	9.24	4.62	2	0.29	0.50	5.71	3.73	4.48	7.9
1C	0	-1225	-8958	268	7772	1217	2724	9.24	6.16	9.24	4.62	2	0.29	0.50	5.71	3.73	4.48	7.9
1D	0	-1225	-8958	268	7772	1217	2724	9.24	6.16	9.24	4.62	2	0.29	0.50	5.71	3.73	4.48	7.9
1E	0	-1225	-8958	268	7772	1217	2724	9.24	6.16	9.24	4.62	2	0.29	0.50	5.71	3.73	4.48	7.9
1F	0	-1225	-8958	268	7772	1217	2724	9.24	6.16	9.24	4.62	2	0.29	0.50	5.71	3.73	4.48	7.9
1G	0	-1225	-8958	268	7772	1217	2724	9.24	6.16	9.24	4.62	2	0.29	0.50	5.71	3.73	4.48	7.9
1H	0	-1225	-8958	268	7772	1217	2724	9.24	6.16	9.24	4.62	2	0.29	0.50	5.71	3.73	4.48	7.9
1I	0	-1225	-8958	268	7772	1217	2724	9.24	6.16	9.24	4.62	2	0.29	0.50	5.71	3.73	4.48	7.9
1J	0	-1225	-8958	268	7772	1217	2724	9.24	6.16	9.24	4.62	2	0.29	0.50	5.71	3.73	4.48	7.9
1K	0	-1225	-8958	268	7772	1217	2724	9.24	6.16	9.24	4.62	2	0.29	0.50	5.71	3.73	4.48	7.9
1L	0	-1225	-8958	268	7772	1217	2724	9.24	6.16	9.24	4.62	2	0.29	0.50	5.71	3.73	4.48	7.9
1M	0	-1225	-8958	268	7772	1217	2724	9.24	6.16	9.24	4.62	2	0.29	0.50	5.71	3.73	4.48	7.9
1N	0	-1225	-8958	268	7772	1217	2724	9.24	6.16	9.24	4.62	2	0.29	0.50	5.71	3.73	4.48	7.9
10	0	-1225	-8958	268	7772	1217	2724	9.24	6.16	9.24	4.62	2	0.29	0.50	5.71	3.73	4.48	7.9
1P	0	-1225	-8958	268	7772	1217	2724	9.24	6.16	9.24	4.62	2	0.29	0.50	5.71	3.73	4.48	7.9
2	0	-1842	-13260	509	11400	1681	4015	9.24	7.70	9.24	6.16	2	0.43	0.74	8.40	5.52	6.58	5.4

apost= 6.16 aant= 4.62 ainf= 6.16 asup= 3.08 staffe= 2 d 8 / 5.4 (e armatura base = 4 X 1.54)

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1A	15	-1225	-9156	268	7772	1177	1353	9.24	6.16	9.24	4.62	2	0.22	0.51	5.73	3.81	4.48	7.9
1B	15	-1225	-9156	268	7772	1177	1353	9.24	6.16	9.24	4.62	2	0.22	0.51	5.73	3.81	4.48	7.9
1C	15	-1225	-9156	268	7772	1177	1353	9.24	6.16	9.24	4.62	2	0.22	0.51	5.73	3.81	4.48	7.9
1D	15	-1225	-9156	268	7772	1177	1353	9.24	6.16	9.24	4.62	2	0.22	0.51	5.73	3.81	4.48	7.9
1E	15	-1225	-9156	268	7772	1177	1353	9.24	6.16	9.24	4.62	2	0.22	0.51	5.73	3.81	4.48	7.9
1F	15	-1225	-9156	268	7772	1177	1353	9.24	6.16	9.24	4.62	2	0.22	0.51	5.73	3.81	4.48	7.9
1G	15	-1225	-9156	268	7772	1177	1353	9.24	6.16	9.24	4.62	2	0.22	0.51	5.73	3.81	4.48	7.9
1H	15	-1225	-9156	268	7772	1177	1353	9.24	6.16	9.24	4.62	2	0.22	0.51	5.73	3.81	4.48	7.9
1I	15	-1225	-9156	268	7772	1177	1353	9.24	6.16	9.24	4.62	2	0.22	0.51	5.73	3.81	4.48	7.9
1J	15	-1225	-9156	268	7772	1177	1353	9.24	6.16	9.24	4.62	2	0.22	0.51	5.73	3.81	4.48	7.9
1K	15	-1225	-9156	268	7772	1177	1353	9.24	6.16	9.24	4.62	2	0.22	0.51	5.73	3.81	4.48	7.9
1L	15	-1225	-9156	268	7772	1177	1353	9.24	6.16	9.24	4.62	2	0.22	0.51	5.73	3.81	4.48	7.9
1M	15	-1225	-9156	268	7772	1177	1353	9.24	6.16	9.24	4.62	2	0.22	0.51	5.73	3.81	4.48	7.9
1N	15	-1225	-9156	268	7772	1177	1353	9.24	6.16	9.24	4.62	2	0.22	0.51	5.73	3.81	4.48	7.9
1O	15	-1225	-9156	268	7772	1177	1353	9.24	6.16	9.24	4.62	2	0.22	0.51	5.73	3.81	4.48	7.9
1P	15	-1225	-9156	268	7772	1177	1353	9.24	6.16	9.24	4.62	2	0.22	0.51	5.73	3.81	4.48	7.9
2	15	-1842	-13540	509	11400	1604	1987	9.24	7.70	9.24	6.16	2	0.29	0.74	8.44	5.64	6.58	5.3

apost= 6.16 aant= 4.62 ainf= 6.16 asup= 3.08 staffe= 2 d 8 / 5.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	30	-1225	-9354	268	7772	1136	-48	9.24	6.16	4.62	9.24	6	0.21	0.51	5.75	3.90	4.48	7.8
1B	30	-1225	-9354	268	7772	1136	-48	9.24	6.16	4.62	9.24	6	0.21	0.51	5.75	3.90	4.48	7.8
1C	30	-1225	-9354	268	7772	1136	-48	9.24	6.16	4.62	9.24	6	0.21	0.51	5.75	3.90	4.48	7.8
1D	30	-1225	-9354	268	7772	1136	-48	9.24	6.16	4.62	9.24	6	0.21	0.51	5.75	3.90	4.48	7.8
1E	30	-1225	-9354	268	7772	1136	-48	9.24	6.16	4.62	9.24	6	0.21	0.51	5.75	3.90	4.48	7.8
1F	30	-1225	-9354	268	7772	1136	-48	9.24	6.16	4.62	9.24	6	0.21	0.51	5.75	3.90	4.48	7.8
1G	30	-1225	-9354	268	7772	1136	-48	9.24	6.16	4.62	9.24	6	0.21	0.51	5.75	3.90	4.48	7.8
1H	30	-1225	-9354	268	7772	1136	-48	9.24	6.16	4.62	9.24	6	0.21	0.51	5.75	3.90	4.48	7.8
1I	30	-1225	-9354	268	7772	1136	-48	9.24	6.16	4.62	9.24	6	0.21	0.51	5.75	3.90	4.48	7.8
1J	30	-1225	-9354	268	7772	1136	-48	9.24	6.16	4.62	9.24	6	0.21	0.51	5.75	3.90	4.48	7.8
1K	30	-1225	-9354	268	7772	1136	-48	9.24	6.16	4.62	9.24	6	0.21	0.51	5.75	3.90	4.48	7.8
1L	30	-1225	-9354	268	7772	1136	-48	9.24	6.16	4.62	9.24	6	0.21	0.51	5.75	3.90	4.48	7.8
1M	30	-1225	-9354	268	7772	1136	-48	9.24	6.16	4.62	9.24	6	0.21	0.51	5.75	3.90	4.48	7.8
1N	30	-1225	-9354	268	7772	1136	-48	9.24	6.16	4.62	9.24	6	0.21	0.51	5.75	3.90	4.48	7.8
1O	30	-1225	-9354	268	7772	1136	-48	9.24	6.16	4.62	9.24	6	0.21	0.51	5.75	3.90	4.48	7.8
1P	30	-1225	-9354	268	7772	1136	-48	9.24	6.16	4.62	9.24	6	0.21	0.51	5.75	3.90	4.48	7.8
2	30	-1842	-13820	509	11400	1527	-83	9.24	7.70	6.16	9.24	6	0.27	0.75	8.47	5.75	6.58	5.3

apost= 6.16 aant= 4.62 ainf= 3.08 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 5.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 24 NI 13835 NF 13842 SEZ. Rp B= 35.0 H= 55.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 4.8125 6.6420 5.0184 16.4729 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	651	8226	-86	-419	-85	-11116	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.93	0.18	1.71	4.41	0.37	11.2
1B	0	651	8226	-86	-419	-85	-11116	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.93	0.18	1.71	4.41	0.37	11.2
1C	0	651	8226	-86	-419	-85	-11116	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.93	0.18	1.71	4.41	0.37	11.2
1D	0	651	8226	-86	-419	-85	-11116	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.93	0.18	1.71	4.41	0.37	11.2
1E	0	651	8226	-86	-419	-85	-11116	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.93	0.18	1.71	4.41	0.37	11.2
1F	0	651	8226	-86	-419	-85	-11116	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.93	0.18	1.71	4.41	0.37	11.2
1G	0	651	8226	-86	-419	-85	-11116	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.93	0.18	1.71	4.41	0.37	11.2
1H	0	651	8226	-86	-419	-85	-11116	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.93	0.18	1.71	4.41	0.37	11.2
1I	0	651	8226	-86	-419	-85	-11116	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.93	0.18	1.71	4.41	0.37	11.2
1J	0	651	8226	-86	-419	-85	-11116	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.93	0.18	1.71	4.41	0.37	11.2
1K	0	651	8226	-86	-419	-85	-11116	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.93	0.18	1.71	4.41	0.37	11.2
1L	0	651	8226	-86	-419	-85	-11116	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.93	0.18	1.71	4.41	0.37	11.2
1M	0	651	8226	-86	-419	-85	-11116	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.93	0.18	1.71	4.41	0.37	11.2
1N	0	651	8226	-86	-419	-85	-11116	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.93	0.18	1.71	4.41	0.37	11.2
1O	0	651	8226	-86	-419	-85	-11116	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.93	0.18	1.71	4.41	0.37	11.2
1P	0	651	8226	-86	-419	-85	-11116	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.93	0.18	1.71	4.41	0.37	11.2
2	0	833	12430	-108	-704	-93	-16016	3.08	6.16	4.62	9.24	2	0.90	0.28	2.65	6.67	0.62	11.2

apost= -- aant= 3.08 ainf= 1.54 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	33	651	7753	-86	-419	-57	-9739	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.82	0.17	1.63	4.16	0.37	11.2
1B	33	651	7753	-86	-419	-57	-9739	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.82	0.17	1.63	4.16	0.37	11.2
1C	33	651	7753	-86	-419	-57	-9739	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.82	0.17	1.63	4.16	0.37	11.2
1D	33	651	7753	-86	-419	-57	-9739	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.82	0.17	1.63	4.16	0.37	11.2
1E	33	651	7753	-86	-419	-57	-9739	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.82	0.17	1.63	4.16	0.37	11.2
1F	33	651	7753	-86	-419	-57	-9739	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.82	0.17	1.63	4.16	0.37	11.2
1G	33	651	7753	-86	-419	-57	-9739	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.82	0.17	1.63	4.16	0.37	11.2
1H	33	651	7753	-86	-419	-57	-9739	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.82	0.17	1.63	4.16	0.37	11.2
1I	33	651	7753	-86	-419	-57	-9739	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.82	0.17	1.63	4.16	0.37	11.2
1J	33	651	7753	-86	-419	-57	-9739	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.82	0.17	1.63	4.16	0.37	11.2
1K	33	651	7753	-86	-419	-57	-9739	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.82	0.17	1.63	4.16	0.37	11.2
1L	33	651	7753	-86	-419	-57	-9739	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.82	0.17	1.63	4.16	0.37	11.2
1M	33	651	7753	-86	-419	-57	-9739	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.82	0.17	1.63	4.16	0.37	11.2
1N	33	651	7753	-86	-419	-57	-9739	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.82	0.17	1.63	4.16	0.37	11.2
1O	33	651	7753	-86	-419	-57	-9739	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.82	0.17	1.63	4.16	0.37	11.2
1P	33	651	7753	-86	-419	-57	-9739	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.82	0.17	1.63	4.16	0.37	11.2
2	33	833	11697	-108	-704	-58	-13938	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.94	0.27	2.54	6.28	0.62	11.2

apost= -- aant= 3.08 ainf= 1.54 asup= 4.62 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	65	651	7280	-86	-419	-29	-7282	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.17	1.56	3.91	0.37	11.2

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1A	65	651	7280	-86	-419	-29	-7282	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.17	1.56	3.91	0.37	11.2
1C	65	651	7280	-86	-419	-29	-7282	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.17	1.56	3.91	0.37	11.2
1D	65	651	7280	-86	-419	-29	-7282	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.17	1.56	3.91	0.37	11.2
1E	65	651	7280	-86	-419	-29	-7282	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.17	1.56	3.91	0.37	11.2
1F	65	651	7280	-86	-419	-29	-7282	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.17	1.56	3.91	0.37	11.2
1G	65	651	7280	-86	-419	-29	-7282	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.17	1.56	3.91	0.37	11.2
1H	65	651	7280	-86	-419	-29	-7282	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.17	1.56	3.91	0.37	11.2
1I	65	651	7280	-86	-419	-29	-7282	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.17	1.56	3.91	0.37	11.2
1J	65	651	7280	-86	-419	-29	-7282	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.17	1.56	3.91	0.37	11.2
1K	65	651	7280	-86	-419	-29	-7282	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.17	1.56	3.91	0.37	11.2
1L	65	651	7280	-86	-419	-29	-7282	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.17	1.56	3.91	0.37	11.2
1M	65	651	7280	-86	-419	-29	-7282	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.17	1.56	3.91	0.37	11.2
1N	65	651	7280	-86	-419	-29	-7282	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.17	1.56	3.91	0.37	11.2
1O	65	651	7280	-86	-419	-29	-7282	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.17	1.56	3.91	0.37	11.2
1P	65	651	7280	-86	-419	-29	-7282	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.17	1.56	3.91	0.37	11.2
2	65	833	10965	-108	-704	-23	-10234	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.86	0.26	2.43	5.88	0.62	11.2
apost= -- aant= 3.08 ainf= -- asup= 3.08 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	98	651	6808	-86	-419	-0	-4979	3.08	3.08	3.08	6.16	2	0.84	0.16	1.49	3.65	0.37	19.1
1B	98	651	6808	-86	-419	-0	-4979	3.08	3.08	3.08	6.16	2	0.84	0.16	1.49	3.65	0.37	19.1
1C	98	651	6808	-86	-419	-0	-4979	3.08	3.08	3.08	6.16	2	0.84	0.16	1.49	3.65	0.37	19.1
1D	98	651	6808	-86	-419	-0	-4979	3.08	3.08	3.08	6.16	2	0.84	0.16	1.49	3.65	0.37	19.1
1E	98	651	6808	-86	-419	-0	-4979	3.08	3.08	3.08	6.16	2	0.84	0.16	1.49	3.65	0.37	19.1
1F	98	651	6808	-86	-419	-0	-4979	3.08	3.08	3.08	6.16	2	0.84	0.16	1.49	3.65	0.37	19.1
1G	98	651	6808	-86	-419	-0	-4979	3.08	3.08	3.08	6.16	2	0.84	0.16	1.49	3.65	0.37	19.1
1H	98	651	6808	-86	-419	-0	-4979	3.08	3.08	3.08	6.16	2	0.84	0.16	1.49	3.65	0.37	19.1
1I	98	651	6808	-86	-419	-0	-4979	3.08	3.08	3.08	6.16	2	0.84	0.16	1.49	3.65	0.37	19.1
1J	98	651	6808	-86	-419	-0	-4979	3.08	3.08	3.08	6.16	2	0.84	0.16	1.49	3.65	0.37	19.1
1K	98	651	6808	-86	-419	-0	-4979	3.08	3.08	3.08	6.16	2	0.84	0.16	1.49	3.65	0.37	19.1
1L	98	651	6808	-86	-419	-0	-4979	3.08	3.08	3.08	6.16	2	0.84	0.16	1.49	3.65	0.37	19.1
1M	98	651	6808	-86	-419	-0	-4979	3.08	3.08	3.08	6.16	2	0.84	0.16	1.49	3.65	0.37	19.1
1N	98	651	6808	-86	-419	-0	-4979	3.08	3.08	3.08	6.16	2	0.84	0.16	1.49	3.65	0.37	19.1
1O	98	651	6808	-86	-419	-0	-4979	3.08	3.08	3.08	6.16	2	0.84	0.16	1.49	3.65	0.37	19.1
1P	98	651	6808	-86	-419	-0	-4979	3.08	3.08	3.08	6.16	2	0.84	0.16	1.49	3.65	0.37	19.1
2	98	833	10232	-108	-704	12	-6771	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.76	0.24	2.32	5.49	0.62	14.9
apost= 3.08 aant= -- ainf= -- asup= 3.08 staffe= 2 d 8 / 14.9 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	131	651	6335	-86	-419	28	-2831	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.49	0.15	1.42	3.40	0.37	19.1
1B	131	651	6335	-86	-419	28	-2831	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.49	0.15	1.42	3.40	0.37	19.1
1C	131	651	6335	-86	-419	28	-2831	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.49	0.15	1.42	3.40	0.37	19.1
1D	131	651	6335	-86	-419	28	-2831	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.49	0.15	1.42	3.40	0.37	19.1
1E	131	651	6335	-86	-419	28	-2831	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.49	0.15	1.42	3.40	0.37	19.1
1F	131	651	6335	-86	-419	28	-2831	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.49	0.15	1.42	3.40	0.37	19.1
1G	131	651	6335	-86	-419	28	-2831	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.49	0.15	1.42	3.40	0.37	19.1
1H	131	651	6335	-86	-419	28	-2831	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.49	0.15	1.42	3.40	0.37	19.1
1I	131	651	6335	-86	-419	28	-2831	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.49	0.15	1.42	3.40	0.37	19.1
1J	131	651	6335	-86	-419	28	-2831	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.49	0.15	1.42	3.40	0.37	19.1
1K	131	651	6335	-86	-419	28	-2831	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.49	0.15	1.42	3.40	0.37	19.1
1L	131	651	6335	-86	-419	28	-2831	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.49	0.15	1.42	3.40	0.37	19.1
1M	131	651	6335	-86	-419	28	-2831	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.49	0.15	1.42	3.40	0.37	19.1
1N	131	651	6335	-86	-419	28	-2831	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.49	0.15	1.42	3.40	0.37	19.1
1O	131	651	6335	-86	-419	28	-2831	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.49	0.15	1.42	3.40	0.37	19.1
1P	131	651	6335	-86	-419	28	-2831	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.49	0.15	1.42	3.40	0.37	19.1
2	131	833	9500	-108	-704	47	-3547	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.61	0.23	2.21	5.10	0.62	15.9
apost= 3.08 aant= -- ainf= -- asup= 3.08 staffe= 2 d 8 / 15.9 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	163	651	5862	-86	-419	56	-838	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.16	0.14	1.35	3.15	0.37	19.1
1B	163	651	5862	-86	-419	56	-838	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.16	0.14	1.35	3.15	0.37	19.1
1C	163	651	5862	-86	-419	56	-838	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.16	0.14	1.35	3.15	0.37	19.1
1D	163	651	5862	-86	-419	56	-838	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.16	0.14	1.35	3.15	0.37	19.1
1E	163	651	5862	-86	-419	56	-838	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.16	0.14	1.35	3.15	0.37	19.1
1F	163	651	5862	-86	-419	56	-838	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.16	0.14	1.35	3.15	0.37	19.1
1G	163	651	5862	-86	-419	56	-838	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.16	0.14	1.35	3.15	0.37	19.1
1H	163	651	5862	-86	-419	56	-838	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.16	0.14	1.35	3.15	0.37	19.1
1I	163	651	5862	-86	-419	56	-838	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.16	0.14	1.35	3.15	0.37	19.1
1J	163	651	5862	-86	-419	56	-838	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.16	0.14	1.35	3.15	0.37	19.1
1K	163	651	5862	-86	-419	56	-838	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.16	0.14	1.35	3.15	0.37	19.1
1L	163	651	5862	-86	-419	56	-838	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.16	0.14	1.35	3.15	0.37	19.1
1M	163	651	5862	-86	-419	56	-838	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.16	0.14	1.35	3.15	0.37	19.1
1N	163	651	5862	-86	-419	56	-838	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.16	0.14	1.35	3.15	0.37	19.1
1O	163	651	5862	-86	-419	56	-838	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.16	0.14	1.35	3.15	0.37	19.1
1P	163	651	5862	-86	-419	56	-838	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.16	0.14	1.35	3.15	0.37	19.1
2	163	833	8767	-108	-704	82	-562	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.13	0.22	2.10	4.70	0.62	16.9
apost= 3.08 aant= -- ainf= -- asup= 3.08 staffe= 2 d 8 / 16.9 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	196	651	5389	-86	-419	84	1001	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.19	0.13	1.28	2.89	0.37	19.1
1B	196	651	5389	-86	-419	84	1001	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.19	0.13	1.28	2.89	0.37	19.1
1C	196	651	5389	-86	-419	84	1001	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.19	0.13	1.28	2.89	0.37	19.1
1D	196	651	5389	-86	-419	84	1001	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.19	0.13	1.28	2.89	0.37	19.1
1E	196	651	5389	-86	-419	84	1001	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.19	0.13	1.28	2.89	0.37	19.1
1F	196	651	5389	-86	-419	84	1001	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.19	0.13	1.28	2.89	0.37	19.1
1G	196	651	5389	-86	-419	84	1001	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.19	0.13	1.28	2.89	0.37	19.1
1H	196	651	5389	-86	-419	84	1001	6.16										

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

196	651	5389	-86	-419	84	1001	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.19	0.13	1.28	2.89	0.37	19.1
2 196	833	8034	-108	-704	118	2183	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.39	0.20	1.99	4.31	0.62	18.1
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- staffe= 2 d 8 / 18.1 (e armatura base = 4 X 1.54)																	
1A 229	651	4916	-86	-419	112	2686	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.46	0.12	1.21	2.64	0.37	19.1
1B 229	651	4916	-86	-419	112	2686	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.46	0.12	1.21	2.64	0.37	19.1
1C 229	651	4916	-86	-419	112	2686	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.46	0.12	1.21	2.64	0.37	19.1
1D 229	651	4916	-86	-419	112	2686	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.46	0.12	1.21	2.64	0.37	19.1
1E 229	651	4916	-86	-419	112	2686	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.46	0.12	1.21	2.64	0.37	19.1
1F 229	651	4916	-86	-419	112	2686	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.46	0.12	1.21	2.64	0.37	19.1
1G 229	651	4916	-86	-419	112	2686	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.46	0.12	1.21	2.64	0.37	19.1
1H 229	651	4916	-86	-419	112	2686	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.46	0.12	1.21	2.64	0.37	19.1
1I 229	651	4916	-86	-419	112	2686	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.46	0.12	1.21	2.64	0.37	19.1
1J 229	651	4916	-86	-419	112	2686	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.46	0.12	1.21	2.64	0.37	19.1
1K 229	651	4916	-86	-419	112	2686	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.46	0.12	1.21	2.64	0.37	19.1
1L 229	651	4916	-86	-419	112	2686	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.46	0.12	1.21	2.64	0.37	19.1
1M 229	651	4916	-86	-419	112	2686	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.46	0.12	1.21	2.64	0.37	19.1
1N 229	651	4916	-86	-419	112	2686	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.46	0.12	1.21	2.64	0.37	19.1
1O 229	651	4916	-86	-419	112	2686	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.46	0.12	1.21	2.64	0.37	19.1
1P 229	651	4916	-86	-419	112	2686	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.46	0.12	1.21	2.64	0.37	19.1
2 229	833	7302	-108	-704	153	4689	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.80	0.19	1.88	3.92	0.62	19.1
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)																	
1A 261	651	4444	-86	-419	140	4216	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.71	0.12	1.13	2.38	0.37	19.1
1B 261	651	4444	-86	-419	140	4216	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.71	0.12	1.13	2.38	0.37	19.1
1C 261	651	4444	-86	-419	140	4216	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.71	0.12	1.13	2.38	0.37	19.1
1D 261	651	4444	-86	-419	140	4216	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.71	0.12	1.13	2.38	0.37	19.1
1E 261	651	4444	-86	-419	140	4216	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.71	0.12	1.13	2.38	0.37	19.1
1F 261	651	4444	-86	-419	140	4216	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.71	0.12	1.13	2.38	0.37	19.1
1G 261	651	4444	-86	-419	140	4216	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.71	0.12	1.13	2.38	0.37	19.1
1H 261	651	4444	-86	-419	140	4216	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.71	0.12	1.13	2.38	0.37	19.1
1I 261	651	4444	-86	-419	140	4216	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.71	0.12	1.13	2.38	0.37	19.1
1J 261	651	4444	-86	-419	140	4216	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.71	0.12	1.13	2.38	0.37	19.1
1K 261	651	4444	-86	-419	140	4216	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.71	0.12	1.13	2.38	0.37	19.1
1L 261	651	4444	-86	-419	140	4216	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.71	0.12	1.13	2.38	0.37	19.1
1M 261	651	4444	-86	-419	140	4216	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.71	0.12	1.13	2.38	0.37	19.1
1N 261	651	4444	-86	-419	140	4216	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.71	0.12	1.13	2.38	0.37	19.1
1O 261	651	4444	-86	-419	140	4216	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.71	0.12	1.13	2.38	0.37	19.1
1P 261	651	4444	-86	-419	140	4216	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.71	0.12	1.13	2.38	0.37	19.1
2 261	833	6569	-108	-704	188	6956	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.78	0.18	1.77	3.52	0.62	19.1
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)																	
1A 294	651	3971	-86	-419	169	5591	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.94	0.11	1.06	2.13	0.37	19.1
1B 294	651	3971	-86	-419	169	5591	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.94	0.11	1.06	2.13	0.37	19.1
1C 294	651	3971	-86	-419	169	5591	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.94	0.11	1.06	2.13	0.37	19.1
1D 294	651	3971	-86	-419	169	5591	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.94	0.11	1.06	2.13	0.37	19.1
1E 294	651	3971	-86	-419	169	5591	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.94	0.11	1.06	2.13	0.37	19.1
1F 294	651	3971	-86	-419	169	5591	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.94	0.11	1.06	2.13	0.37	19.1
1G 294	651	3971	-86	-419	169	5591	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.94	0.11	1.06	2.13	0.37	19.1
1H 294	651	3971	-86	-419	169	5591	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.94	0.11	1.06	2.13	0.37	19.1
1I 294	651	3971	-86	-419	169	5591	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.94	0.11	1.06	2.13	0.37	19.1
1J 294	651	3971	-86	-419	169	5591	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.94	0.11	1.06	2.13	0.37	19.1
1K 294	651	3971	-86	-419	169	5591	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.94	0.11	1.06	2.13	0.37	19.1
1L 294	651	3971	-86	-419	169	5591	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.94	0.11	1.06	2.13	0.37	19.1
1M 294	651	3971	-86	-419	169	5591	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.94	0.11	1.06	2.13	0.37	19.1
1N 294	651	3971	-86	-419	169	5591	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.94	0.11	1.06	2.13	0.37	19.1
1O 294	651	3971	-86	-419	169	5591	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.94	0.11	1.06	2.13	0.37	19.1
1P 294	651	3971	-86	-419	169	5591	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.94	0.11	1.06	2.13	0.37	19.1
2 294	833	5837	-108	-704	223	8982	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.17	1.58	3.13	0.62	19.1
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)																	
1A 327	651	3498	-86	-419	197	6812	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.10	0.99	0.00	0.00	19.1
1B 327	651	3498	-86	-419	197	6812	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.10	0.99	0.00	0.00	19.1
1C 327	651	3498	-86	-419	197	6812	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.10	0.99	0.00	0.00	19.1
1D 327	651	3498	-86	-419	197	6812	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.10	0.99	0.00	0.00	19.1
1E 327	651	3498	-86	-419	197	6812	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.10	0.99	0.00	0.00	19.1
1F 327	651	3498	-86	-419	197	6812	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.10	0.99	0.00	0.00	19.1
1G 327	651	3498	-86	-419	197	6812	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.10	0.99	0.00	0.00	19.1
1H 327	651	3498	-86	-419	197	6812	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.10	0.99	0.00	0.00	19.1
1I 327	651	3498	-86	-419	197	6812	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.10	0.99	0.00	0.00	19.1
1J 327	651	3498	-86	-419	197	6812	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.10	0.99	0.00	0.00	19.1
1K 327	651	3498	-86	-419	197	6812	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.10	0.99	0.00	0.00	19.1
1L 327	651	3498	-86	-419	197	6812	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.10	0.99	0.00	0.00	19.1
1M 327	651	3498	-86	-419	197	6812	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.10	0.99	0.00	0.00	19.1
1N 327	651	3498	-86	-419	197	6812	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.10	0.99	0.00	0.00	19.1
1O 327	651	3498	-86	-419	197	6812	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.10	0.99	0.00	0.00	19.1
1P 327	651	3498	-86	-419	197	6812	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.10	0.99	0.00	0.00	19.1
2 327	833	5104	-108	-704	258	10770	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.91	0.15	1.48	2.74	0.62	19.1

ASTA NUM. 25 NI 13842 NF 11654 SEZ. Rp B= 35.0 H= 55.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 4.8125 7.2090 5.4468 17.4683 kg/cm

armatura base = 4×1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

cm		kg		kg*m				cmq		Fx,M		Bielle		V,Mx		cmq/m		cm	
cm		kg		kg*m				cmq		Fx,M		Bielle		V,Mx		cmq/m		cm	
1A	0	486	-852	295	155	510	6698	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.75	0.03	0.30	0.00	0.00	19.1	
1B	0	486	-852	295	155	510	6698	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.75	0.03	0.30	0.00	0.00	19.1	
1C	0	486	-852	295	155	510	6698	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.75	0.03	0.30	0.00	0.00	19.1	
1D	0	486	-852	295	155	510	6698	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.75	0.03	0.30	0.00	0.00	19.1	
1E	0	486	-852	295	155	510	6698	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.75	0.03	0.30	0.00	0.00	19.1	
1F	0	486	-852	295	155	510	6698	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.75	0.03	0.30	0.00	0.00	19.1	
1G	0	486	-852	295	155	510	6698	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.75	0.03	0.30	0.00	0.00	19.1	
1H	0	486	-852	295	155	510	6698	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.75	0.03	0.30	0.00	0.00	19.1	
1I	0	486	-852	295	155	510	6698	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.75	0.03	0.30	0.00	0.00	19.1	
1J	0	486	-852	295	155	510	6698	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.75	0.03	0.30	0.00	0.00	19.1	
1K	0	486	-852	295	155	510	6698	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.75	0.03	0.30	0.00	0.00	19.1	
1L	0	486	-852	295	155	510	6698	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.75	0.03	0.30	0.00	0.00	19.1	
1M	0	486	-852	295	155	510	6698	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.75	0.03	0.30	0.00	0.00	19.1	
1N	0	486	-852	295	155	510	6698	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.75	0.03	0.30	0.00	0.00	19.1	
1O	0	486	-852	295	155	510	6698	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.75	0.03	0.30	0.00	0.00	19.1	
1P	0	486	-852	295	155	510	6698	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.75	0.03	0.30	0.00	0.00	19.1	
2	0	597	-1636	425	303	731	10650	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.89	0.06	0.56	0.00	0.00	19.1	
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)																			
1A	36	486	-1395	295	155	406	6299	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.70	0.04	0.38	0.00	0.00	19.1	
1B	36	486	-1395	295	155	406	6299	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.70	0.04	0.38	0.00	0.00	19.1	
1C	36	486	-1395	295	155	406	6299	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.70	0.04	0.38	0.00	0.00	19.1	
1D	36	486	-1395	295	155	406	6299	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.70	0.04	0.38	0.00	0.00	19.1	
1E	36	486	-1395	295	155	406	6299	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.70	0.04	0.38	0.00	0.00	19.1	
1F	36	486	-1395	295	155	406	6299	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.70	0.04	0.38	0.00	0.00	19.1	

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1K	142	486	-3024	295	155	92	3946	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.66	0.07	0.63	0.00	0.00	19.1
1L	142	486	-3024	295	155	92	3946	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.66	0.07	0.63	0.00	0.00	19.1
1M	142	486	-3024	295	155	92	3946	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.66	0.07	0.63	0.00	0.00	19.1
1N	142	486	-3024	295	155	92	3946	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.66	0.07	0.63	0.00	0.00	19.1
1O	142	486	-3024	295	155	92	3946	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.66	0.07	0.63	0.00	0.00	19.1
1P	142	486	-3024	295	155	92	3946	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.66	0.07	0.63	0.00	0.00	19.1
2	142	597	-5018	425	303	128	5926	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.99	0.12	1.09	2.69	0.27	19.1
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	178	486	-3567	295	155	-13	2776	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.47	0.08	0.71	0.00	0.00	19.1
1B	178	486	-3567	295	155	-13	2776	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.47	0.08	0.71	0.00	0.00	19.1
1C	178	486	-3567	295	155	-13	2776	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.47	0.08	0.71	0.00	0.00	19.1
1D	178	486	-3567	295	155	-13	2776	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.47	0.08	0.71	0.00	0.00	19.1
1E	178	486	-3567	295	155	-13	2776	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.47	0.08	0.71	0.00	0.00	19.1
1F	178	486	-3567	295	155	-13	2776	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.47	0.08	0.71	0.00	0.00	19.1
1G	178	486	-3567	295	155	-13	2776	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.47	0.08	0.71	0.00	0.00	19.1
1H	178	486	-3567	295	155	-13	2776	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.47	0.08	0.71	0.00	0.00	19.1
1I	178	486	-3567	295	155	-13	2776	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.47	0.08	0.71	0.00	0.00	19.1
1J	178	486	-3567	295	155	-13	2776	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.47	0.08	0.71	0.00	0.00	19.1
1K	178	486	-3567	295	155	-13	2776	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.47	0.08	0.71	0.00	0.00	19.1
1L	178	486	-3567	295	155	-13	2776	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.47	0.08	0.71	0.00	0.00	19.1
1M	178	486	-3567	295	155	-13	2776	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.47	0.08	0.71	0.00	0.00	19.1
1N	178	486	-3567	295	155	-13	2776	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.47	0.08	0.71	0.00	0.00	19.1
1O	178	486	-3567	295	155	-13	2776	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.47	0.08	0.71	0.00	0.00	19.1
1P	178	486	-3567	295	155	-13	2776	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.47	0.08	0.71	0.00	0.00	19.1
2	178	597	-5863	425	303	-23	3995	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.67	0.13	1.22	3.15	0.27	19.1
apost= -- aant= 3.08 ainf= 3.08 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	213	486	-4109	295	155	-118	1413	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.25	0.09	0.79	0.00	0.00	19.1
1B	213	486	-4109	295	155	-118	1413	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.25	0.09	0.79	0.00	0.00	19.1
1C	213	486	-4109	295	155	-118	1413	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.25	0.09	0.79	0.00	0.00	19.1
1D	213	486	-4109	295	155	-118	1413	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.25	0.09	0.79	0.00	0.00	19.1
1E	213	486	-4109	295	155	-118	1413	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.25	0.09	0.79	0.00	0.00	19.1
1F	213	486	-4109	295	155	-118	1413	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.25	0.09	0.79	0.00	0.00	19.1
1G	213	486	-4109	295	155	-118	1413	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.25	0.09	0.79	0.00	0.00	19.1
1H	213	486	-4109	295	155	-118	1413	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.25	0.09	0.79	0.00	0.00	19.1
1I	213	486	-4109	295	155	-118	1413	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.25	0.09	0.79	0.00	0.00	19.1
1J	213	486	-4109	295	155	-118	1413	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.25	0.09	0.79	0.00	0.00	19.1
1K	213	486	-4109	295	155	-118	1413	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.25	0.09	0.79	0.00	0.00	19.1
1L	213	486	-4109	295	155	-118	1413	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.25	0.09	0.79	0.00	0.00	19.1
1M	213	486	-4109	295	155	-118	1413	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.25	0.09	0.79	0.00	0.00	19.1
1N	213	486	-4109	295	155	-118	1413	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.25	0.09	0.79	0.00	0.00	19.1
1O	213	486	-4109	295	155	-118	1413	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.25	0.09	0.79	0.00	0.00	19.1
1P	213	486	-4109	295	155	-118	1413	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.25	0.09	0.79	0.00	0.00	19.1
2	213	597	-6708	425	303	-174	1764	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.31	0.14	1.35	3.60	0.27	19.1
apost= -- aant= 3.08 ainf= 3.08 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	249	486	-4652	295	155	-223	-142	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.08	0.09	0.87	0.00	0.00	19.1
1B	249	486	-4652	295	155	-223	-142	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.08	0.09	0.87	0.00	0.00	19.1
1C	249	486	-4652	295	155	-223	-142	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.08	0.09	0.87	0.00	0.00	19.1
1D	249	486	-4652	295	155	-223	-142	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.08	0.09	0.87	0.00	0.00	19.1
1E	249	486	-4652	295	155	-223	-142	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.08	0.09	0.87	0.00	0.00	19.1
1F	249	486	-4652	295	155	-223	-142	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.08	0.09	0.87	0.00	0.00	19.1
1G	249	486	-4652	295	155	-223	-142	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.08	0.09	0.87	0.00	0.00	19.1
1H	249	486	-4652	295	155	-223	-142	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.08	0.09	0.87	0.00	0.00	19.1
1I	249	486	-4652	295	155	-223	-142	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.08	0.09	0.87	0.00	0.00	19.1
1J	249	486	-4652	295	155	-223	-142	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.08	0.09	0.87	0.00	0.00	19.1
1K	249	486	-4652	295	155	-223	-142	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.08	0.09	0.87	0.00	0.00	19.1
1L	249	486	-4652	295	155	-223	-142	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.08	0.09	0.87	0.00	0.00	19.1
1M	249	486	-4652	295	155	-223	-142	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.08	0.09	0.87	0.00	0.00	19.1
1N	249	486	-4652	295	155	-223	-142	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.08	0.09	0.87	0.00	0.00	19.1
1O	249	486	-4652	295	155	-223	-142	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.08	0.09	0.87	0.00	0.00	19.1
1P	249	486	-4652	295	155	-223	-142	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.08	0.09	0.87	0.00	0.00	19.1
2	249	597	-7554	425	303	-325	-767	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.15	0.16	1.48	4.05	0.27	19.1
apost= -- aant= 3.08 ainf= -- asup= 3.08 staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	284	486	-5195	295	155	-327	-1890	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.33	0.10	0.96	0.00	0.00	19.1
1B	284	486	-5195	295	155	-327	-1890	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.33	0.10	0.96	0.00	0.00	19.1
1C	284	486	-5195	295	155	-327	-1890	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.33	0.10	0.96	0.00	0.00	19.1
1D	284	486	-5195	295	155	-327	-1890	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.33	0.10	0.96	0.00	0.00	19.1
1E	284	486	-5195	295	155	-327	-1890	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.33	0.10	0.96	0.00	0.00	19.1
1F	284	486	-5195	295	155	-327	-1890	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.33	0.10	0.96	0.00	0.00	19.1
1G	284	486	-5195	295	155	-327	-1890	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.33	0.10	0.96	0.00	0.00	19.1
1H	284	486	-5195	295	155	-327	-1890	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.33	0.10	0.96	0.00	0.00	19.1
1I	284	486	-5195	295	155	-327	-1890	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.33	0.10	0.96	0.00	0.00	19.1
1J	284	486	-5195	295	155	-327	-1890	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.33	0.10	0.96	0.00	0.00	19.1
1K	284	486	-5195	295	155	-327	-1890	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.33	0.10	0.96	0.00	0.00	19.1
1L	284	486	-5195	295	155	-327	-1890	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.33	0.10	0.96	0.00	0.00	19.1
1M	284	486	-5195	295	155	-327	-1890	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.33	0.10	0.96	0.00	0.00	19.1
1N	284	486	-5195	295	155	-327	-1890	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.33	0.10	0.96	0.00	0.00	19.1
1O	284	486	-5195	295	155	-327	-1890	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.33	0.10	0.96	0.00	0.00	19.1
1P	284	486	-5195	295	155	-327	-1890	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.33	0				

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1E	320	486	-5738	295	155	-432	-3831	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.64	0.11	1.04	3.08	0.14	11.2
1F	320	486	-5738	295	155	-432	-3831	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.64	0.11	1.04	3.08	0.14	11.2
1G	320	486	-5738	295	155	-432	-3831	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.64	0.11	1.04	3.08	0.14	11.2
1H	320	486	-5738	295	155	-432	-3831	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.64	0.11	1.04	3.08	0.14	11.2
1I	320	486	-5738	295	155	-432	-3831	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.64	0.11	1.04	3.08	0.14	11.2
1J	320	486	-5738	295	155	-432	-3831	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.64	0.11	1.04	3.08	0.14	11.2
1K	320	486	-5738	295	155	-432	-3831	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.64	0.11	1.04	3.08	0.14	11.2
1L	320	486	-5738	295	155	-432	-3831	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.64	0.11	1.04	3.08	0.14	11.2
1M	320	486	-5738	295	155	-432	-3831	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.64	0.11	1.04	3.08	0.14	11.2
1N	320	486	-5738	295	155	-432	-3831	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.64	0.11	1.04	3.08	0.14	11.2
1O	320	486	-5738	295	155	-432	-3831	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.64	0.11	1.04	3.08	0.14	11.2
1P	320	486	-5738	295	155	-432	-3831	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.64	0.11	1.04	3.08	0.14	11.2
2	320	597	-9245	425	303	-626	-6729	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.75	0.19	1.73	4.96	0.27	11.2

apost= -- aant= 3.08 ainf= -- asup= 3.08 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	355	486	-6281	295	155	-537	-5965	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.99	0.12	1.12	3.37	0.14	11.2
1B	355	486	-6281	295	155	-537	-5965	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.99	0.12	1.12	3.37	0.14	11.2
1C	355	486	-6281	295	155	-537	-5965	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.99	0.12	1.12	3.37	0.14	11.2
1D	355	486	-6281	295	155	-537	-5965	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.99	0.12	1.12	3.37	0.14	11.2
1E	355	486	-6281	295	155	-537	-5965	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.99	0.12	1.12	3.37	0.14	11.2
1F	355	486	-6281	295	155	-537	-5965	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.99	0.12	1.12	3.37	0.14	11.2
1G	355	486	-6281	295	155	-537	-5965	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.99	0.12	1.12	3.37	0.14	11.2
1H	355	486	-6281	295	155	-537	-5965	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.99	0.12	1.12	3.37	0.14	11.2
1I	355	486	-6281	295	155	-537	-5965	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.99	0.12	1.12	3.37	0.14	11.2
1J	355	486	-6281	295	155	-537	-5965	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.99	0.12	1.12	3.37	0.14	11.2
1K	355	486	-6281	295	155	-537	-5965	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.99	0.12	1.12	3.37	0.14	11.2
1L	355	486	-6281	295	155	-537	-5965	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.99	0.12	1.12	3.37	0.14	11.2
1M	355	486	-6281	295	155	-537	-5965	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.99	0.12	1.12	3.37	0.14	11.2
1N	355	486	-6281	295	155	-537	-5965	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.99	0.12	1.12	3.37	0.14	11.2
1O	355	486	-6281	295	155	-537	-5965	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.99	0.12	1.12	3.37	0.14	11.2
1P	355	486	-6281	295	155	-537	-5965	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.99	0.12	1.12	3.37	0.14	11.2
2	355	597	-10090	425	303	-777	-10160	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.85	0.20	1.86	5.41	0.27	11.2

apost= -- aant= 3.08 ainf= -- asup= 3.08 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 26 NI 13841 NF 13845 SEZ. Rp B= 35.0 H= 55.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 4.8125 6.6420 5.0184 16.4729 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	1402	8362	-135	-157	-170	-10866	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.92	0.16	1.44	4.49	0.14	11.2
1B	0	1402	8362	-135	-157	-170	-10866	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.92	0.16	1.44	4.49	0.14	11.2
1C	0	1402	8362	-135	-157	-170	-10866	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.92	0.16	1.44	4.49	0.14	11.2
1D	0	1402	8362	-135	-157	-170	-10866	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.92	0.16	1.44	4.49	0.14	11.2
1E	0	1402	8362	-135	-157	-170	-10866	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.92	0.16	1.44	4.49	0.14	11.2
1F	0	1402	8362	-135	-157	-170	-10866	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.92	0.16	1.44	4.49	0.14	11.2
1G	0	1402	8362	-135	-157	-170	-10866	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.92	0.16	1.44	4.49	0.14	11.2
1H	0	1402	8362	-135	-157	-170	-10866	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.92	0.16	1.44	4.49	0.14	11.2
1I	0	1402	8362	-135	-157	-170	-10866	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.92	0.16	1.44	4.49	0.14	11.2
1J	0	1402	8362	-135	-157	-170	-10866	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.92	0.16	1.44	4.49	0.14	11.2
1K	0	1402	8362	-135	-157	-170	-10866	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.92	0.16	1.44	4.49	0.14	11.2
1L	0	1402	8362	-135	-157	-170	-10866	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.92	0.16	1.44	4.49	0.14	11.2
1M	0	1402	8362	-135	-157	-170	-10866	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.92	0.16	1.44	4.49	0.14	11.2
1N	0	1402	8362	-135	-157	-170	-10866	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.92	0.16	1.44	4.49	0.14	11.2
1O	0	1402	8362	-135	-157	-170	-10866	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.92	0.16	1.44	4.49	0.14	11.2
1P	0	1402	8362	-135	-157	-170	-10866	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.92	0.16	1.44	4.49	0.14	11.2
2	0	1704	12770	-180	-234	-214	-15714	3.08	6.16	4.62	9.24	2	0.90	0.24	2.19	6.85	0.21	11.2

apost= -- aant= 3.08 ainf= 1.54 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	33	1402	7889	-135	-157	-125	-9464	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.15	1.37	4.23	0.14	11.2
1B	33	1402	7889	-135	-157	-125	-9464	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.15	1.37	4.23	0.14	11.2
1C	33	1402	7889	-135	-157	-125	-9464	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.15	1.37	4.23	0.14	11.2
1D	33	1402	7889	-135	-157	-125	-9464	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.15	1.37	4.23	0.14	11.2
1E	33	1402	7889	-135	-157	-125	-9464	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.15	1.37	4.23	0.14	11.2
1F	33	1402	7889	-135	-157	-125	-9464	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.15	1.37	4.23	0.14	11.2
1G	33	1402	7889	-135	-157	-125	-9464	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.15	1.37	4.23	0.14	11.2
1H	33	1402	7889	-135	-157	-125	-9464	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.15	1.37	4.23	0.14	11.2
1I	33	1402	7889	-135	-157	-125	-9464	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.15	1.37	4.23	0.14	11.2
1J	33	1402	7889	-135	-157	-125	-9464	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.15	1.37	4.23	0.14	11.2
1K	33	1402	7889	-135	-157	-125	-9464	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.15	1.37	4.23	0.14	11.2
1L	33	1402	7889	-135	-157	-125	-9464	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.15	1.37	4.23	0.14	11.2
1M	33	1402	7889	-135	-157	-125	-9464	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.15	1.37	4.23	0.14	11.2
1N	33	1402	7889	-135	-157	-125	-9464	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.15	1.37	4.23	0.14	11.2
1O	33	1402	7889	-135	-157	-125	-9464	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.15	1.37	4.23	0.14	11.2
1P	33	1402	7889	-135	-157	-125	-9464	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.15	1.37	4.23	0.14	11.2
2	33	1704	12037	-180	-234	-155	-13577	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.93	0.23	2.08	6.46	0.21	11.2

apost= -- aant= 3.08 ainf= 1.54 asup= 4.62 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	65	1402	7416	-135	-157	-81	-6963	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.80	0.14	1.29	3.98	0.14	11.2
1B	65	1402	7416	-135	-157	-81	-6963	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.80	0.14	1.29	3.98	0.14	11.2
1C	65	1402	7416	-135	-157	-81	-6963	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.80	0.14	1.29	3.98	0.14	11.2
1D	65	1402	7416	-135	-157	-81	-6963	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.80	0.14	1.29	3.98	0.14	11.2
1E	65	1402	7416	-135	-157	-81	-6963	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.80	0.14	1.29	3.98	0.14	11.2

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1A	229	1402	5052	-135	-157	140	3225	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.58	0.10	0.94	0.00	0.00	19.1
1B	229	1402	5052	-135	-157	140	3225	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.58	0.10	0.94	0.00	0.00	19.1
1C	229	1402	5052	-135	-157	140	3225	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.58	0.10	0.94	0.00	0.00	19.1
1D	229	1402	5052	-135	-157	140	3225	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.58	0.10	0.94	0.00	0.00	19.1
1E	229	1402	5052	-135	-157	140	3225	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.58	0.10	0.94	0.00	0.00	19.1
1F	229	1402	5052	-135	-157	140	3225	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.58	0.10	0.94	0.00	0.00	19.1
1G	229	1402	5052	-135	-157	140	3225	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.58	0.10	0.94	0.00	0.00	19.1
1H	229	1402	5052	-135	-157	140	3225	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.58	0.10	0.94	0.00	0.00	19.1
1I	229	1402	5052	-135	-157	140	3225	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.58	0.10	0.94	0.00	0.00	19.1
1J	229	1402	5052	-135	-157	140	3225	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.58	0.10	0.94	0.00	0.00	19.1
1K	229	1402	5052	-135	-157	140	3225	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.58	0.10	0.94	0.00	0.00	19.1
1L	229	1402	5052	-135	-157	140	3225	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.58	0.10	0.94	0.00	0.00	19.1
1M	229	1402	5052	-135	-157	140	3225	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.58	0.10	0.94	0.00	0.00	19.1
1N	229	1402	5052	-135	-157	140	3225	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.58	0.10	0.94	0.00	0.00	19.1
1O	229	1402	5052	-135	-157	140	3225	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.58	0.10	0.94	0.00	0.00	19.1
1P	229	1402	5052	-135	-157	140	3225	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.58	0.10	0.94	0.00	0.00	19.1
2	229	1704	7640	-180	-234	197	5716	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.67	0.15	1.41	4.10	0.21	19.1

apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	261	1402	4580	-135	-157	185	4799	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.84	0.09	0.87	0.00	0.00	19.1
1B	261	1402	4580	-135	-157	185	4799	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.84	0.09	0.87	0.00	0.00	19.1
1C	261	1402	4580	-135	-157	185	4799	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.84	0.09	0.87	0.00	0.00	19.1
1D	261	1402	4580	-135	-157	185	4799	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.84	0.09	0.87	0.00	0.00	19.1
1E	261	1402	4580	-135	-157	185	4799	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.84	0.09	0.87	0.00	0.00	19.1
1F	261	1402	4580	-135	-157	185	4799	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.84	0.09	0.87	0.00	0.00	19.1
1G	261	1402	4580	-135	-157	185	4799	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.84	0.09	0.87	0.00	0.00	19.1
1H	261	1402	4580	-135	-157	185	4799	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.84	0.09	0.87	0.00	0.00	19.1
1I	261	1402	4580	-135	-157	185	4799	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.84	0.09	0.87	0.00	0.00	19.1
1J	261	1402	4580	-135	-157	185	4799	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.84	0.09	0.87	0.00	0.00	19.1
1K	261	1402	4580	-135	-157	185	4799	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.84	0.09	0.87	0.00	0.00	19.1
1L	261	1402	4580	-135	-157	185	4799	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.84	0.09	0.87	0.00	0.00	19.1
1M	261	1402	4580	-135	-157	185	4799	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.84	0.09	0.87	0.00	0.00	19.1
1N	261	1402	4580	-135	-157	185	4799	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.84	0.09	0.87	0.00	0.00	19.1
1O	261	1402	4580	-135	-157	185	4799	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.84	0.09	0.87	0.00	0.00	19.1
1P	261	1402	4580	-135	-157	185	4799	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.84	0.09	0.87	0.00	0.00	19.1
2	261	1704	6907	-180	-234	256	8094	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.93	0.14	1.30	3.71	0.21	19.1

apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	294	1402	4107	-135	-157	229	6219	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.72	0.09	0.79	0.00	0.00	19.1
1B	294	1402	4107	-135	-157	229	6219	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.72	0.09	0.79	0.00	0.00	19.1
1C	294	1402	4107	-135	-157	229	6219	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.72	0.09	0.79	0.00	0.00	19.1
1D	294	1402	4107	-135	-157	229	6219	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.72	0.09	0.79	0.00	0.00	19.1
1E	294	1402	4107	-135	-157	229	6219	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.72	0.09	0.79	0.00	0.00	19.1
1F	294	1402	4107	-135	-157	229	6219	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.72	0.09	0.79	0.00	0.00	19.1
1G	294	1402	4107	-135	-157	229	6219	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.72	0.09	0.79	0.00	0.00	19.1
1H	294	1402	4107	-135	-157	229	6219	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.72	0.09	0.79	0.00	0.00	19.1
1I	294	1402	4107	-135	-157	229	6219	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.72	0.09	0.79	0.00	0.00	19.1
1J	294	1402	4107	-135	-157	229	6219	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.72	0.09	0.79	0.00	0.00	19.1
1K	294	1402	4107	-135	-157	229	6219	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.72	0.09	0.79	0.00	0.00	19.1
1L	294	1402	4107	-135	-157	229	6219	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.72	0.09	0.79	0.00	0.00	19.1
1M	294	1402	4107	-135	-157	229	6219	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.72	0.09	0.79	0.00	0.00	19.1
1N	294	1402	4107	-135	-157	229	6219	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.72	0.09	0.79	0.00	0.00	19.1
1O	294	1402	4107	-135	-157	229	6219	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.72	0.09	0.79	0.00	0.00	19.1
1P	294	1402	4107	-135	-157	229	6219	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.72	0.09	0.79	0.00	0.00	19.1
2	294	1704	6174	-180	-234	314	10231	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.88	0.13	1.10	3.31	0.21	19.1

apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	327	1402	3634	-135	-157	273	7484	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.86	0.08	0.72	0.00	0.00	19.1
1B	327	1402	3634	-135	-157	273	7484	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.86	0.08	0.72	0.00	0.00	19.1
1C	327	1402	3634	-135	-157	273	7484	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.86	0.08	0.72	0.00	0.00	19.1
1D	327	1402	3634	-135	-157	273	7484	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.86	0.08	0.72	0.00	0.00	19.1
1E	327	1402	3634	-135	-157	273	7484	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.86	0.08	0.72	0.00	0.00	19.1
1F	327	1402	3634	-135	-157	273	7484	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.86	0.08	0.72	0.00	0.00	19.1
1G	327	1402	3634	-135	-157	273	7484	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.86	0.08	0.72	0.00	0.00	19.1
1H	327	1402	3634	-135	-157	273	7484	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.86	0.08	0.72	0.00	0.00	19.1
1I	327	1402	3634	-135	-157	273	7484	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.86	0.08	0.72	0.00	0.00	19.1
1J	327	1402	3634	-135	-157	273	7484	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.86	0.08	0.72	0.00	0.00	19.1
1K	327	1402	3634	-135	-157	273	7484	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.86	0.08	0.72	0.00	0.00	19.1
1L	327	1402	3634	-135	-157	273	7484	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.86	0.08	0.72	0.00	0.00	19.1
1M	327	1402	3634	-135	-157	273	7484	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.86	0.08	0.72	0.00	0.00	19.1
1N	327	1402	3634	-135	-157	273	7484	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.86	0.08	0.72	0.00	0.00	19.1
1O	327	1402	3634	-135	-157	273	7484	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.86	0.08	0.72	0.00	0.00	19.1
1P	327	1402	3634	-135	-157	273	7484	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.86	0.08	0.72	0.00	0.00	19.1
2	327	1704	5441	-180	-234	373	12130	6.16	3.08	7.70	3.08	2	0.83	0.12	0.95	0.00	0.00	19.1

apost= 3.08 aant= -- ainf= 4.62 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 27 NI 13845 NF 11651 SEZ. Rp B= 35.0 H= 55.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 4.8125 7.2090 5.4468 17.4683 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO
--	cm	kg			kg*m			cmq					Fx, M	Bielle	V, Mx	cmq/m	cm

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1P	142	1600	-3724	213	113	181	3837	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.69	0.07	0.69	0.00	0.00	19.1
2	142	1600	-3724	213	113	181	3837	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.69	0.07	0.69	0.00	0.00	19.1
2	142	1989	-6249	312	214	252	5808	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.69	0.13	1.18	3.35	0.19	19.1
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	178	1600	-4267	213	113	106	2418	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.46	0.08	0.77	0.00	0.00	19.1
1B	178	1600	-4267	213	113	106	2418	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.46	0.08	0.77	0.00	0.00	19.1
1C	178	1600	-4267	213	113	106	2418	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.46	0.08	0.77	0.00	0.00	19.1
1D	178	1600	-4267	213	113	106	2418	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.46	0.08	0.77	0.00	0.00	19.1
1E	178	1600	-4267	213	113	106	2418	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.46	0.08	0.77	0.00	0.00	19.1
1F	178	1600	-4267	213	113	106	2418	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.46	0.08	0.77	0.00	0.00	19.1
1G	178	1600	-4267	213	113	106	2418	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.46	0.08	0.77	0.00	0.00	19.1
1H	178	1600	-4267	213	113	106	2418	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.46	0.08	0.77	0.00	0.00	19.1
1I	178	1600	-4267	213	113	106	2418	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.46	0.08	0.77	0.00	0.00	19.1
1J	178	1600	-4267	213	113	106	2418	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.46	0.08	0.77	0.00	0.00	19.1
1K	178	1600	-4267	213	113	106	2418	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.46	0.08	0.77	0.00	0.00	19.1
1L	178	1600	-4267	213	113	106	2418	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.46	0.08	0.77	0.00	0.00	19.1
1M	178	1600	-4267	213	113	106	2418	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.46	0.08	0.77	0.00	0.00	19.1
1N	178	1600	-4267	213	113	106	2418	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.46	0.08	0.77	0.00	0.00	19.1
1O	178	1600	-4267	213	113	106	2418	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.46	0.08	0.77	0.00	0.00	19.1
1P	178	1600	-4267	213	113	106	2418	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.46	0.08	0.77	0.00	0.00	19.1
2	178	1989	-7094	312	214	141	3440	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.64	0.14	1.31	3.81	0.19	19.1
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	213	1600	-4810	213	113	30	807	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.20	0.09	0.85	0.00	0.00	19.1
1B	213	1600	-4810	213	113	30	807	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.20	0.09	0.85	0.00	0.00	19.1
1C	213	1600	-4810	213	113	30	807	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.20	0.09	0.85	0.00	0.00	19.1
1D	213	1600	-4810	213	113	30	807	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.20	0.09	0.85	0.00	0.00	

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1I	320	1600	-6438	213	113	-196	-5184	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.91	0.12	1.10	3.45	0.10	11.2
1J	320	1600	-6438	213	113	-196	-5184	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.91	0.12	1.10	3.45	0.10	11.2
1K	320	1600	-6438	213	113	-196	-5184	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.91	0.12	1.10	3.45	0.10	11.2
1L	320	1600	-6438	213	113	-196	-5184	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.91	0.12	1.10	3.45	0.10	11.2
1M	320	1600	-6438	213	113	-196	-5184	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.91	0.12	1.10	3.45	0.10	11.2
1N	320	1600	-6438	213	113	-196	-5184	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.91	0.12	1.10	3.45	0.10	11.2
1O	320	1600	-6438	213	113	-196	-5184	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.91	0.12	1.10	3.45	0.10	11.2
1P	320	1600	-6438	213	113	-196	-5184	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.91	0.12	1.10	3.45	0.10	11.2
2	320	1989	-10475	312	214	-302	-9032	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.78	0.20	1.82	5.62	0.19	11.2

apost= -- aant= 3.08 ainf= -- asup= 3.08 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	355	1600	-6981	213	113	-272	-7566	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.87	0.13	1.18	3.75	0.10	11.2
1B	355	1600	-6981	213	113	-272	-7566	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.87	0.13	1.18	3.75	0.10	11.2
1C	355	1600	-6981	213	113	-272	-7566	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.87	0.13	1.18	3.75	0.10	11.2
1D	355	1600	-6981	213	113	-272	-7566	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.87	0.13	1.18	3.75	0.10	11.2
1E	355	1600	-6981	213	113	-272	-7566	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.87	0.13	1.18	3.75	0.10	11.2
1F	355	1600	-6981	213	113	-272	-7566	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.87	0.13	1.18	3.75	0.10	11.2
1G	355	1600	-6981	213	113	-272	-7566	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.87	0.13	1.18	3.75	0.10	11.2
1H	355	1600	-6981	213	113	-272	-7566	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.87	0.13	1.18	3.75	0.10	11.2
1I	355	1600	-6981	213	113	-272	-7566	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.87	0.13	1.18	3.75	0.10	11.2
1J	355	1600	-6981	213	113	-272	-7566	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.87	0.13	1.18	3.75	0.10	11.2
1K	355	1600	-6981	213	113	-272	-7566	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.87	0.13	1.18	3.75	0.10	11.2
1L	355	1600	-6981	213	113	-272	-7566	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.87	0.13	1.18	3.75	0.10	11.2
1M	355	1600	-6981	213	113	-272	-7566	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.87	0.13	1.18	3.75	0.10	11.2
1N	355	1600	-6981	213	113	-272	-7566	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.87	0.13	1.18	3.75	0.10	11.2
1O	355	1600	-6981	213	113	-272	-7566	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.87	0.13	1.18	3.75	0.10	11.2
1P	355	1600	-6981	213	113	-272	-7566	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.87	0.13	1.18	3.75	0.10	11.2
2	355	1989	-11320	312	214	-413	-12900	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.89	0.22	1.95	6.07	0.19	11.2

apost= -- aant= 3.08 ainf= 1.54 asup= 4.62 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 28 NI 13840 NF 13848 SEZ. Rp B= 35.0 H= 55.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 4.8125 6.1910 5.0184 16.0219 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	265	8172	-222	-12	-246	-10584	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.88	0.14	1.25	4.38	0.01	11.2
1B	0	265	8172	-222	-12	-246	-10584	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.88	0.14	1.25	4.38	0.01	11.2
1C	0	265	8172	-222	-12	-246	-10584	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.88	0.14	1.25	4.38	0.01	11.2
1D	0	265	8172	-222	-12	-246	-10584	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.88	0.14	1.25	4.38	0.01	11.2
1E	0	265	8172	-222	-12	-246	-10584	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.88	0.14	1.25	4.38	0.01	11.2
1F	0	265	8172	-222	-12	-246	-10584	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.88	0.14	1.25	4.38	0.01	11.2
1G	0	265	8172	-222	-12	-246	-10584	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.88	0.14	1.25	4.38	0.01	11.2
1H	0	265	8172	-222	-12	-246	-10584	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.88	0.14	1.25	4.38	0.01	11.2
1I	0	265	8172	-222	-12	-246	-10584	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.88	0.14	1.25	4.38	0.01	11.2
1J	0	265	8172	-222	-12	-246	-10584	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.88	0.14	1.25	4.38	0.01	11.2
1K	0	265	8172	-222	-12	-246	-10584	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.88	0.14	1.25	4.38	0.01	11.2
1L	0	265	8172	-222	-12	-246	-10584	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.88	0.14	1.25	4.38	0.01	11.2
1M	0	265	8172	-222	-12	-246	-10584	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.88	0.14	1.25	4.38	0.01	11.2
1N	0	265	8172	-222	-12	-246	-10584	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.88	0.14	1.25	4.38	0.01	11.2
1O	0	265	8172	-222	-12	-246	-10584	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.88	0.14	1.25	4.38	0.01	11.2
1P	0	265	8172	-222	-12	-246	-10584	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.88	0.14	1.25	4.38	0.01	11.2
2	0	178	12440	-300	-14	-317	-15064	3.08	6.16	4.62	9.24	2	0.84	0.22	1.90	6.67	0.01	11.2

apost= -- aant= 3.08 ainf= 1.54 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	33	265	7714	-222	-12	-173	-9214	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.77	0.13	1.18	4.14	0.01	11.2
1B	33	265	7714	-222	-12	-173	-9214	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.77	0.13	1.18	4.14	0.01	11.2
1C	33	265	7714	-222	-12	-173	-9214	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.77	0.13	1.18	4.14	0.01	11.2
1D	33	265	7714	-222	-12	-173	-9214	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.77	0.13	1.18	4.14	0.01	11.2
1E	33	265	7714	-222	-12	-173	-9214	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.77	0.13	1.18	4.14	0.01	11.2
1F	33	265	7714	-222	-12	-173	-9214	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.77	0.13	1.18	4.14	0.01	11.2
1G	33	265	7714	-222	-12	-173	-9214	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.77	0.13	1.18	4.14	0.01	11.2
1H	33	265	7714	-222	-12	-173	-9214	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.77	0.13	1.18	4.14	0.01	11.2
1I	33	265	7714	-222	-12	-173	-9214	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.77	0.13	1.18	4.14	0.01	11.2
1J	33	265	7714	-222	-12	-173	-9214	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.77	0.13	1.18	4.14	0.01	11.2
1K	33	265	7714	-222	-12	-173	-9214	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.77	0.13	1.18	4.14	0.01	11.2
1L	33	265	7714	-222	-12	-173	-9214	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.77	0.13	1.18	4.14	0.01	11.2
1M	33	265	7714	-222	-12	-173	-9214	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.77	0.13	1.18	4.14	0.01	11.2
1N	33	265	7714	-222	-12	-173	-9214	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.77	0.13	1.18	4.14	0.01	11.2
1O	33	265	7714	-222	-12	-173	-9214	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.77	0.13	1.18	4.14	0.01	11.2
1P	33	265	7714	-222	-12	-173	-9214	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.77	0.13	1.18	4.14	0.01	11.2
2	33	178	11726	-300	-14	-219	-12981	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.86	0.20	1.79	6.29	0.01	11.2

apost= -- aant= 3.08 ainf= 1.54 asup= 4.62 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	65	265	7256	-222	-12	-101	-6768	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.75	0.13	1.11	3.89	0.01	11.2
1B	65	265	7256	-222	-12	-101	-6768	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.75	0.13	1.11	3.89	0.01	11.2
1C	65	265	7256	-222	-12	-101	-6768	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.75	0.13	1.11	3.89	0.01	11.2
1D	65	265	7256	-222	-12	-101	-6768	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.75	0.13	1.11	3.89	0.01	11.2
1E	65	265	7256	-222	-12	-101	-6768	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.75	0.13	1.11	3.89	0.01	11.2
1F	65	265	7256	-222	-12	-101	-6768	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.75	0.13	1.11	3.89	0.01	11.2
1G	65	265	7256	-222	-12	-101	-6768	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.75	0.13	1.11	3.89	0.01	11.2
1H	65	265	7256	-222	-12	-101	-6768	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.75	0.13	1.11	3.89	0.01	11.2
1I	65	265	7256	-222	-12	-101	-6768	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.75	0.13	1.11	3.89	0.01	11.2

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1D	229	265	4966	-222	-12	263	3219	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.54	0.09	0.76	0.00	0.00	19.1
1E	229	265	4966	-222	-12	263	3219	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.54	0.09	0.76	0.00	0.00	19.1
1F	229	265	4966	-222	-12	263	3219	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.54	0.09	0.76	0.00	0.00	19.1
1G	229	265	4966	-222	-12	263	3219	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.54	0.09	0.76	0.00	0.00	19.1
1H	229	265	4966	-222	-12	263	3219	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.54	0.09	0.76	0.00	0.00	19.1
1I	229	265	4966	-222	-12	263	3219	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.54	0.09	0.76	0.00	0.00	19.1
1J	229	265	4966	-222	-12	263	3219	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.54	0.09	0.76	0.00	0.00	19.1
1K	229	265	4966	-222	-12	263	3219	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.54	0.09	0.76	0.00	0.00	19.1
1L	229	265	4966	-222	-12	263	3219	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.54	0.09	0.76	0.00	0.00	19.1
1M	229	265	4966	-222	-12	263	3219	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.54	0.09	0.76	0.00	0.00	19.1
1N	229	265	4966	-222	-12	263	3219	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.54	0.09	0.76	0.00	0.00	19.1
1O	229	265	4966	-222	-12	263	3219	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.54	0.09	0.76	0.00	0.00	19.1
1P	229	265	4966	-222	-12	263	3219	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.54	0.09	0.76	0.00	0.00	19.1
2	229	178	7446	-300	-14	370	5818	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.95	0.13	1.14	3.99	0.01	19.1

apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	261	265	4508	-222	-12	335	4767	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.79	0.08	0.69	0.00	0.00	19.1
1B	261	265	4508	-222	-12	335	4767	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.79	0.08	0.69	0.00	0.00	19.1
1C	261	265	4508	-222	-12	335	4767	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.79	0.08	0.69	0.00	0.00	19.1
1D	261	265	4508	-222	-12	335	4767	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.79	0.08	0.69	0.00	0.00	19.1
1E	261	265	4508	-222	-12	335	4767	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.79	0.08	0.69	0.00	0.00	19.1
1F	261	265	4508	-222	-12	335	4767	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.79	0.08	0.69	0.00	0.00	19.1
1G	261	265	4508	-222	-12	335	4767	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.79	0.08	0.69	0.00	0.00	19.1
1H	261	265	4508	-222	-12	335	4767	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.79	0.08	0.69	0.00	0.00	19.1
1I	261	265	4508	-222	-12	335	4767	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.79	0.08	0.69	0.00	0.00	19.1
1J	261	265	4508	-222	-12	335	4767	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.79	0.08	0.69	0.00	0.00	19.1
1K	261	265	4508	-222	-12	335	4767	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.79	0.08	0.69	0.00	0.00	19.1
1L	261	265	4508	-222	-12	335	4767	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.79	0.08	0.69	0.00	0.00	19.1
1M	261	265	4508	-222	-12	335	4767	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.79	0.08	0.69	0.00	0.00	19.1
1N	261	265	4508	-222	-12	335	4767	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.79	0.08	0.69	0.00	0.00	19.1
1O	261	265	4508	-222	-12	335	4767	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.79	0.08	0.69	0.00	0.00	19.1
1P	261	265	4508	-222	-12	335	4767	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.79	0.08	0.69	0.00	0.00	19.1
2	261	178	6732	-300	-14	468	8135	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.89	0.12	1.03	3.61	0.01	19.1

apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	294	265	4050	-222	-12	408	6166	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.68	0.07	0.62	0.00	0.00	19.1
1B	294	265	4050	-222	-12	408	6166	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.68	0.07	0.62	0.00	0.00	19.1
1C	294	265	4050	-222	-12	408	6166	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.68	0.07	0.62	0.00	0.00	19.1
1D	294	265	4050	-222	-12	408	6166	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.68	0.07	0.62	0.00	0.00	19.1
1E	294	265	4050	-222	-12	408	6166	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.68	0.07	0.62	0.00	0.00	19.1
1F	294	265	4050	-222	-12	408	6166	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.68	0.07	0.62	0.00	0.00	19.1
1G	294	265	4050	-222	-12	408	6166	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.68	0.07	0.62	0.00	0.00	19.1
1H	294	265	4050	-222	-12	408	6166	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.68	0.07	0.62	0.00	0.00	19.1
1I	294	265	4050	-222	-12	408	6166	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.68	0.07	0.62	0.00	0.00	19.1
1J	294	265	4050	-222	-12	408	6166	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.68	0.07	0.62	0.00	0.00	19.1
1K	294	265	4050	-222	-12	408	6166	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.68	0.07	0.62	0.00	0.00	19.1
1L	294	265	4050	-222	-12	408	6166	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.68	0.07	0.62	0.00	0.00	19.1
1M	294	265	4050	-222	-12	408	6166	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.68	0.07	0.62	0.00	0.00	19.1
1N	294	265	4050	-222	-12	408	6166	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.68	0.07	0.62	0.00	0.00	19.1
1O	294	265	4050	-222	-12	408	6166	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.68	0.07	0.62	0.00	0.00	19.1
1P	294	265	4050	-222	-12	408	6166	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.68	0.07	0.62	0.00	0.00	19.1
2	294	178	6019	-300	-14	566	10219	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.85	0.11	0.84	0.00	0.00	19.1

apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	327	265	3592	-222	-12	481	7415	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.82	0.06	0.56	0.00	0.00	19.1
1B	327	265	3592	-222	-12	481	7415	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.82	0.06	0.56	0.00	0.00	19.1
1C	327	265	3592	-222	-12	481	7415	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.82	0.06	0.56	0.00	0.00	19.1
1D	327	265	3592	-222	-12	481	7415	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.82	0.06	0.56	0.00	0.00	19.1
1E	327	265	3592	-222	-12	481	7415	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.82	0.06	0.56	0.00	0.00	19.1
1F	327	265	3592	-222	-12	481	7415	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.82	0.06	0.56	0.00	0.00	19.1
1G	327	265	3592	-222	-12	481	7415	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.82	0.06	0.56	0.00	0.00	19.1
1H	327	265	3592	-222	-12	481	7415	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.82	0.06	0.56	0.00	0.00	19.1
1I	327	265	3592	-222	-12	481	7415	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.82	0.06	0.56	0.00	0.00	19.1
1J	327	265	3592	-222	-12	481	7415	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.82	0.06	0.56	0.00	0.00	19.1
1K	327	265	3592	-222	-12	481	7415	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.82	0.06	0.56	0.00	0.00	19.1
1L	327	265	3592	-222	-12	481	7415	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.82	0.06	0.56	0.00	0.00	19.1
1M	327	265	3592	-222	-12	481	7415	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.82	0.06	0.56	0.00	0.00	19.1
1N	327	265	3592	-222	-12	481	7415	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.82	0.06	0.56	0.00	0.00	19.1
1O	327	265	3592	-222	-12	481	7415	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.82	0.06	0.56	0.00	0.00	19.1
1P	327	265	3592	-222	-12	481	7415	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.82	0.06	0.56	0.00	0.00	19.1
2	327	178	5305	-300	-14	664	12070	6.16	3.08	6.16	3.08	2	1.00	0.09	0.74	0.00	0.00	19.1

apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 29 NI 13848 NF 11677 SEZ. Rp B= 35.0 H= 55.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 4.8125 6.7195 5.4468 16.9788 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m							Fx, M	Bielle	V, Mx	cmq/m	cm	
1A	0	26	-1612	430	-59	844	7471	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.82	0.03	0.31	0.00	0.00	19.1
1B	0	26	-1612	430	-59	844	7471	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.82	0.03	0.31	0.00	0.00	19.1
1C	0	26	-1612	430	-59	844	7471	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.82	0.03	0.31	0.00	0.00	19.1
1D	0	26	-1612	430	-59	844	7471	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.82	0.03	0.31	0.00	0.00	19.1

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1M	320	26	-6341	430	-59	-528	-5236	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.85	0.12	1.02	3.40	0.05	11.2
1N	320	26	-6341	430	-59	-528	-5236	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.85	0.12	1.02	3.40	0.05	11.2
10	320	26	-6341	430	-59	-528	-5236	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.85	0.12	1.02	3.40	0.05	11.2
1P	320	26	-6341	430	-59	-528	-5236	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.85	0.12	1.02	3.40	0.05	11.2
2	320	-160	-10448	605	-71	-741	-9385	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.77	0.19	1.66	5.61	0.06	11.2

apost= -- aant= 3.08 ainf= -- asup= 3.08 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	355	26	-6867	430	-59	-681	-7581	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.83	0.12	1.10	3.68	0.05	11.2
1B	355	26	-6867	430	-59	-681	-7581	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.83	0.12	1.10	3.68	0.05	11.2
1C	355	26	-6867	430	-59	-681	-7581	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.83	0.12	1.10	3.68	0.05	11.2
1D	355	26	-6867	430	-59	-681	-7581	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.83	0.12	1.10	3.68	0.05	11.2
1E	355	26	-6867	430	-59	-681	-7581	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.83	0.12	1.10	3.68	0.05	11.2
1F	355	26	-6867	430	-59	-681	-7581	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.83	0.12	1.10	3.68	0.05	11.2
1G	355	26	-6867	430	-59	-681	-7581	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.83	0.12	1.10	3.68	0.05	11.2
1H	355	26	-6867	430	-59	-681	-7581	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.83	0.12	1.10	3.68	0.05	11.2
1I	355	26	-6867	430	-59	-681	-7581	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.83	0.12	1.10	3.68	0.05	11.2
1J	355	26	-6867	430	-59	-681	-7581	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.83	0.12	1.10	3.68	0.05	11.2
1K	355	26	-6867	430	-59	-681	-7581	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.83	0.12	1.10	3.68	0.05	11.2
1L	355	26	-6867	430	-59	-681	-7581	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.83	0.12	1.10	3.68	0.05	11.2
1M	355	26	-6867	430	-59	-681	-7581	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.83	0.12	1.10	3.68	0.05	11.2
1N	355	26	-6867	430	-59	-681	-7581	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.83	0.12	1.10	3.68	0.05	11.2
10	355	26	-6867	430	-59	-681	-7581	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.83	0.12	1.10	3.68	0.05	11.2
1P	355	26	-6867	430	-59	-681	-7581	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.83	0.12	1.10	3.68	0.05	11.2
2	355	-160	-11270	605	-71	-956	-13240	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.88	0.20	1.79	6.05	0.06	11.2

apost= -- aant= 3.08 ainf= 1.54 asup= 4.62 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 30 NI 13839 NF 13851 SEZ. Rp B= 35.0 H= 55.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 4.8125 5.7400 5.0184 15.5709 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	856	8156	-180	61	-153	-10997	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.92	0.15	1.30	4.38	0.05	11.2
1B	0	856	8156	-180	61	-153	-10997	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.92	0.15	1.30	4.38	0.05	11.2
1C	0	856	8156	-180	61	-153	-10997	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.92	0.15	1.30	4.38	0.05	11.2
1D	0	856	8156	-180	61	-153	-10997	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.92	0.15	1.30	4.38	0.05	11.2
1E	0	856	8156	-180	61	-153	-10997	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.92	0.15	1.30	4.38	0.05	11.2
1F	0	856	8156	-180	61	-153	-10997	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.92	0.15	1.30	4.38	0.05	11.2
1G	0	856	8156	-180	61	-153	-10997	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.92	0.15	1.30	4.38	0.05	11.2
1H	0	856	8156	-180	61	-153	-10997	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.92	0.15	1.30	4.38	0.05	11.2
1I	0	856	8156	-180	61	-153	-10997	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.92	0.15	1.30	4.38	0.05	11.2
1J	0	856	8156	-180	61	-153	-10997	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.92	0.15	1.30	4.38	0.05	11.2
1K	0	856	8156	-180	61	-153	-10997	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.92	0.15	1.30	4.38	0.05	11.2
1L	0	856	8156	-180	61	-153	-10997	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.92	0.15	1.30	4.38	0.05	11.2
1M	0	856	8156	-180	61	-153	-10997	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.92	0.15	1.30	4.38	0.05	11.2
1N	0	856	8156	-180	61	-153	-10997	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.92	0.15	1.30	4.38	0.05	11.2
10	0	856	8156	-180	61	-153	-10997	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.92	0.15	1.30	4.38	0.05	11.2
1P	0	856	8156	-180	61	-153	-10997	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.92	0.15	1.30	4.38	0.05	11.2
2	0	985	12490	-245	103	-191	-15767	3.08	6.16	4.62	9.24	2	0.89	0.23	2.00	6.70	0.09	11.2

apost= -- aant= 3.08 ainf= 1.54 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	33	856	7713	-180	61	-95	-9627	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.14	1.23	4.14	0.05	11.2
1B	33	856	7713	-180	61	-95	-9627	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.14	1.23	4.14	0.05	11.2
1C	33	856	7713	-180	61	-95	-9627	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.14	1.23	4.14	0.05	11.2
1D	33	856	7713	-180	61	-95	-9627	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.14	1.23	4.14	0.05	11.2
1E	33	856	7713	-180	61	-95	-9627	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.14	1.23	4.14	0.05	11.2
1F	33	856	7713	-180	61	-95	-9627	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.14	1.23	4.14	0.05	11.2
1G	33	856	7713	-180	61	-95	-9627	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.14	1.23	4.14	0.05	11.2
1H	33	856	7713	-180	61	-95	-9627	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.14	1.23	4.14	0.05	11.2
1I	33	856	7713	-180	61	-95	-9627	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.14	1.23	4.14	0.05	11.2
1J	33	856	7713	-180	61	-95	-9627	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.14	1.23	4.14	0.05	11.2
1K	33	856	7713	-180	61	-95	-9627	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.14	1.23	4.14	0.05	11.2
1L	33	856	7713	-180	61	-95	-9627	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.14	1.23	4.14	0.05	11.2
1M	33	856	7713	-180	61	-95	-9627	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.14	1.23	4.14	0.05	11.2
1N	33	856	7713	-180	61	-95	-9627	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.14	1.23	4.14	0.05	11.2
10	33	856	7713	-180	61	-95	-9627	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.14	1.23	4.14	0.05	11.2
1P	33	856	7713	-180	61	-95	-9627	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.14	1.23	4.14	0.05	11.2
2	33	985	11795	-245	103	-111	-13673	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.92	0.21	1.90	6.33	0.09	11.2

apost= -- aant= 3.08 ainf= 1.54 asup= 4.62 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	65	856	7269	-180	61	-36	-7179	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.13	1.17	3.90	0.05	11.2
1B	65	856	7269	-180	61	-36	-7179	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.13	1.17	3.90	0.05	11.2
1C	65	856	7269	-180	61	-36	-7179	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.13	1.17	3.90	0.05	11.2
1D	65	856	7269	-180	61	-36	-7179	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.13	1.17	3.90	0.05	11.2
1E	65	856	7269	-180	61	-36	-7179	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.13	1.17	3.90	0.05	11.2
1F	65	856	7269	-180	61	-36	-7179	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.13	1.17	3.90	0.05	11.2
1G	65	856	7269	-180	61	-36	-7179	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.13	1.17	3.90	0.05	11.2
1H	65	856	7269	-180	61	-36	-7179	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.13	1.17	3.90	0.05	11.2
1I	65	856	7269	-180	61	-36	-7179	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.13	1.17	3.90	0.05	11.2
1J	65	856	7269	-180	61	-36	-7179	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.13	1.17	3.90	0.05	11.2
1K	65	856	7269	-180	61	-36	-7179	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.13	1.17	3.90	0.05	11.2
1L	65	856	7269	-180	61	-36	-7179	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.13	1.17	3.90	0.05	11.2
1M	65	856	7269	-180	61	-36	-7179	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.13	1.17	3.90	0.05	11.2

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1A	65	856	7269	-180	61	-36	-7179	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.13	1.17	3.90	0.05	11.2
10	65	856	7269	-180	61	-36	-7179	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.13	1.17	3.90	0.05	11.2
1P	65	856	7269	-180	61	-36	-7179	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.81	0.13	1.17	3.90	0.05	11.2
2	65	985	11101	-245	103	-31	-9933	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.84	0.20	1.79	5.96	0.09	11.2
apost= -- aant= 3.08 ainf= -- asup= 3.08 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	98	856	6826	-180	61	23	-4877	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.83	0.12	1.10	3.66	0.05	19.1
1B	98	856	6826	-180	61	23	-4877	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.83	0.12	1.10	3.66	0.05	19.1
1C	98	856	6826	-180	61	23	-4877	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.83	0.12	1.10	3.66	0.05	19.1
1D	98	856	6826	-180	61	23	-4877	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.83	0.12	1.10	3.66	0.05	19.1
1E	98	856	6826	-180	61	23	-4877	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.83	0.12	1.10	3.66	0.05	19.1
1F	98	856	6826	-180	61	23	-4877	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.83	0.12	1.10	3.66	0.05	19.1
1G	98	856	6826	-180	61	23	-4877	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.83	0.12	1.10	3.66	0.05	19.1
1H	98	856	6826	-180	61	23	-4877	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.83	0.12	1.10	3.66	0.05	19.1
1I	98	856	6826	-180	61	23	-4877	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.83	0.12	1.10	3.66	0.05	19.1
1J	98	856	6826	-180	61	23	-4877	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.83	0.12	1.10	3.66	0.05	19.1
1K	98	856	6826	-180	61	23	-4877	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.83	0.12	1.10	3.66	0.05	19.1
1L	98	856	6826	-180	61	23	-4877	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.83	0.12	1.10	3.66	0.05	19.1
1M	98	856	6826	-180	61	23	-4877	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.83	0.12	1.10	3.66	0.05	19.1
1N	98	856	6826	-180	61	23	-4877	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.83	0.12	1.10	3.66	0.05	19.1
1O	98	856	6826	-180	61	23	-4877	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.83	0.12	1.10	3.66	0.05	19.1
1P	98	856	6826	-180	61	23	-4877	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.83	0.12	1.10	3.66	0.05	19.1
2	98	985	10406	-245	103	49	-6419	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.73	0.19	1.69	5.58	0.09	17.4
apost= 3.08 aant= -- ainf= -- asup= 3.08 staffe= 2 d 8 / 17.4 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	131	856	6383	-180	61	81	-2718	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.48	0.12	1.03	3.42	0.05	19.1
1B	131	856	6383	-180	61	81	-2718	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.48	0.12	1.03	3.42	0.05	19.1
1C	131	856	6383	-180	61	81	-2718	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.48	0.12	1.03	3.42	0.05	19.1
1D	131	856	6383	-180	61	81	-2718	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.48	0.12	1.03	3.42	0.05	19.1
1E	131	856	6383	-180	61	81	-2718	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.48	0.12	1.03	3.42	0.05	19.1
1F	131	856	6383	-180	61	81	-2718	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.48	0.12	1.03	3.42	0.05	19.1
1G	131	856	6383	-180	61	81	-2718	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.48	0.12	1.03	3.42	0.05	19.1
1H	131	856	6383	-180	61	81	-2718	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.48	0.12	1.03	3.42	0.05	19.1
1I	131	856	6383	-180	61	81	-2718	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.48	0.12	1.03	3.42	0.05	19.1
1J	131	856	6383	-180	61	81	-2718	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.48	0.12	1.03	3.42	0.05	19.1
1K	131	856	6383	-180	61	81	-2718	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.48	0.12	1.03	3.42	0.05	19.1
1L	131	856	6383	-180	61	81	-2718	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.48	0.12	1.03	3.42	0.05	19.1
1M	131	856	6383	-180	61	81	-2718	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.48	0.12	1.03	3.42	0.05	19.1
1N	131	856	6383	-180	61	81	-2718	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.48	0.12	1.03	3.42	0.05	19.1
1O	131	856	6383	-180	61	81	-2718	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.48	0.12	1.03	3.42	0.05	19.1
1P	131	856	6383	-180	61	81	-2718	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.48	0.12	1.03	3.42	0.05	19.1
2	131	985	9712	-245	103	129	-3133	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.55	0.18	1.58	5.21	0.09	18.6
apost= 3.08 aant= -- ainf= -- asup= 3.08 staffe= 2 d 8 / 18.6 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	163	856	5940	-180	61	140	-705	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.15	0.11	0.97	0.00	0.00	19.1
1B	163	856	5940	-180	61	140	-705	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.15	0.11	0.97	0.00	0.00	19.1
1C	163	856	5940	-180	61	140	-705	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.15	0.11	0.97	0.00	0.00	19.1
1D	163	856	5940	-180	61	140	-705	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.15	0.11	0.97	0.00	0.00	19.1
1E	163	856	5940	-180	61	140	-705	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.15	0.11	0.97	0.00	0.00	19.1
1F	163	856	5940	-180	61	140	-705	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.15	0.11	0.97	0.00	0.00	19.1
1G	163	856	5940	-180	61	140	-705	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.15	0.11	0.97	0.00	0.00	19.1
1H	163	856	5940	-180	61	140	-705	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.15	0.11	0.97	0.00	0.00	19.1
1I	163	856	5940	-180	61	140	-705	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.15	0.11	0.97	0.00	0.00	19.1
1J	163	856	5940	-180	61	140	-705	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.15	0.11	0.97	0.00	0.00	19.1
1K	163	856	5940	-180	61	140	-705	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.15	0.11	0.97	0.00	0.00	19.1
1L	163	856	5940	-180	61	140	-705	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.15	0.11	0.97	0.00	0.00	19.1
1M	163	856	5940	-180	61	140	-705	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.15	0.11	0.97	0.00	0.00	19.1
1N	163	856	5940	-180	61	140	-705	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.15	0.11	0.97	0.00	0.00	19.1
1O	163	856	5940	-180	61	140	-705	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.15	0.11	0.97	0.00	0.00	19.1
1P	163	856	5940	-180	61	140	-705	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.15	0.11	0.97	0.00	0.00	19.1
2	163	985	9017	-245	103	209	-74	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.10	0.17	1.48	4.84	0.09	19.1
apost= 3.08 aant= -- ainf= -- asup= 3.08 staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	196	856	5496	-180	61	199	1163	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.22	0.10	0.90	0.00	0.00	19.1
1B	196	856	5496	-180	61	199	1163	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.22	0.10	0.90	0.00	0.00	19.1
1C	196	856	5496	-180	61	199	1163	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.22	0.10	0.90	0.00	0.00	19.1
1D	196	856	5496	-180	61	199	1163	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.22	0.10	0.90	0.00	0.00	19.1
1E	196	856	5496	-180	61	199	1163	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.22	0.10	0.90	0.00	0.00	19.1
1F	196	856	5496	-180	61	199	1163	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.22	0.10	0.90	0.00	0.00	19.1
1G	196	856	5496	-180	61	199	1163	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.22	0.10	0.90	0.00	0.00	19.1
1H	196	856	5496	-180	61	199	1163	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.22	0.10	0.90	0.00	0.00	19.1
1I	196	856	5496	-180	61	199	1163	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.22	0.10	0.90	0.00	0.00	19.1
1J	196	856	5496	-180	61	199	1163	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.22	0.10	0.90	0.00	0.00	19.1
1K	196	856	5496	-180	61	199	1163	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.22	0.10	0.90	0.00	0.00	19.1
1L	196	856	5496	-180	61	199	1163	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.22	0.10	0.90	0.00	0.00	19.1
1M	196	856	5496	-180	61	199	1163	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.22	0.10	0.90	0.00	0.00	19.1
1N	196	856	5496	-180	61	199	1163	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.22	0.10	0.90	0.00	0.00	19.1
1O	196	856	5496	-180	61	199	1163	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.22	0.10	0.90	0.00	0.00	19.1
1P	196	856	5496	-180	61	199	1163	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.22	0.10	0.90	0.00	0.00	19.1
2	196	985	8322	-245	103	289	2759	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.49	0.15	1.37	4.47	0.09	19.1
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	229	856	5053	-180	61	258	2887	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.50	0.09	0.83	0.00	0.00	19.1
1B	229	856	5053	-180	61	258	2887	6.16	3.08	6.16	3.08	2						

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1H	229	856	5053	-180	61	258	2887	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.50	0.09	0.83	0.00	0.00	19.1
1I	229	856	5053	-180	61	258	2887	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.50	0.09	0.83	0.00	0.00	19.1
1J	229	856	5053	-180	61	258	2887	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.50	0.09	0.83	0.00	0.00	19.1
1K	229	856	5053	-180	61	258	2887	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.50	0.09	0.83	0.00	0.00	19.1
1L	229	856	5053	-180	61	258	2887	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.50	0.09	0.83	0.00	0.00	19.1
1M	229	856	5053	-180	61	258	2887	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.50	0.09	0.83	0.00	0.00	19.1
1N	229	856	5053	-180	61	258	2887	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.50	0.09	0.83	0.00	0.00	19.1
1O	229	856	5053	-180	61	258	2887	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.50	0.09	0.83	0.00	0.00	19.1
1P	229	856	5053	-180	61	258	2887	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.50	0.09	0.83	0.00	0.00	19.1
2	229	985	7628	-245	103	369	5365	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.91	0.14	1.27	4.09	0.09	19.1

apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	261	856	4610	-180	61	316	4465	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.09	0.76	0.00	0.00	19.1
1B	261	856	4610	-180	61	316	4465	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.09	0.76	0.00	0.00	19.1
1C	261	856	4610	-180	61	316	4465	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.09	0.76	0.00	0.00	19.1
1D	261	856	4610	-180	61	316	4465	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.09	0.76	0.00	0.00	19.1
1E	261	856	4610	-180	61	316	4465	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.09	0.76	0.00	0.00	19.1
1F	261	856	4610	-180	61	316	4465	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.09	0.76	0.00	0.00	19.1
1G	261	856	4610	-180	61	316	4465	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.09	0.76	0.00	0.00	19.1
1H	261	856	4610	-180	61	316	4465	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.09	0.76	0.00	0.00	19.1
1I	261	856	4610	-180	61	316	4465	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.09	0.76	0.00	0.00	19.1
1J	261	856	4610	-180	61	316	4465	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.09	0.76	0.00	0.00	19.1
1K	261	856	4610	-180	61	316	4465	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.09	0.76	0.00	0.00	19.1
1L	261	856	4610	-180	61	316	4465	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.09	0.76	0.00	0.00	19.1
1M	261	856	4610	-180	61	316	4465	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.09	0.76	0.00	0.00	19.1
1N	261	856	4610	-180	61	316	4465	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.09	0.76	0.00	0.00	19.1
1O	261	856	4610	-180	61	316	4465	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.09	0.76	0.00	0.00	19.1
1P	261	856	4610	-180	61	316	4465	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.09	0.76	0.00	0.00	19.1
2	261	985	6933	-245	103	449	7743	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.13	1.16	3.72	0.09	19.1

apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	294	856	4166	-180	61	375	5899	6.16	3.08	6.16	3.08	2	1.00	0.08	0.70	0.00	0.00	19.1
1B	294	856	4166	-180	61	375	5899	6.16	3.08	6.16	3.08	2	1.00	0.08	0.70	0.00	0.00	19.1
1C	294	856	4166	-180	61	375	5899	6.16	3.08	6.16	3.08	2	1.00	0.08	0.70	0.00	0.00	19.1
1D	294	856	4166	-180	61	375	5899	6.16	3.08	6.16	3.08	2	1.00	0.08	0.70	0.00	0.00	19.1
1E	294	856	4166	-180	61	375	5899	6.16	3.08	6.16	3.08	2	1.00	0.08	0.70	0.00	0.00	19.1
1F	294	856	4166	-180	61	375	5899	6.16	3.08	6.16	3.08	2	1.00	0.08	0.70	0.00	0.00	19.1
1G	294	856	4166	-180	61	375	5899	6.16	3.08	6.16	3.08	2	1.00	0.08	0.70	0.00	0.00	19.1
1H	294	856	4166	-180	61	375	5899	6.16	3.08	6.16	3.08	2	1.00	0.08	0.70	0.00	0.00	19.1
1I	294	856	4166	-180	61	375	5899	6.16	3.08	6.16	3.08	2	1.00	0.08	0.70	0.00	0.00	19.1
1J	294	856	4166	-180	61	375	5899	6.16	3.08	6.16	3.08	2	1.00	0.08	0.70	0.00	0.00	19.1
1K	294	856	4166	-180	61	375	5899	6.16	3.08	6.16	3.08	2	1.00	0.08	0.70	0.00	0.00	19.1
1L	294	856	4166	-180	61	375	5899	6.16	3.08	6.16	3.08	2	1.00	0.08	0.70	0.00	0.00	19.1
1M	294	856	4166	-180	61	375	5899	6.16	3.08	6.16	3.08	2	1.00	0.08	0.70	0.00	0.00	19.1
1N	294	856	4166	-180	61	375	5899	6.16	3.08	6.16	3.08	2	1.00	0.08	0.70	0.00	0.00	19.1
1O	294	856	4166	-180	61	375	5899	6.16	3.08	6.16	3.08	2	1.00	0.08	0.70	0.00	0.00	19.1
1P	294	856	4166	-180	61	375	5899	6.16	3.08	6.16	3.08	2	1.00	0.08	0.70	0.00	0.00	19.1
2	294	985	6239	-245	103	529	9895	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.84	0.12	0.97	0.00	0.00	19.1

apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	327	856	3723	-180	61	434	7188	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.81	0.07	0.63	0.00	0.00	19.1
1B	327	856	3723	-180	61	434	7188	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.81	0.07	0.63	0.00	0.00	19.1
1C	327	856	3723	-180	61	434	7188	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.81	0.07	0.63	0.00	0.00	19.1
1D	327	856	3723	-180	61	434	7188	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.81	0.07	0.63	0.00	0.00	19.1
1E	327	856	3723	-180	61	434	7188	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.81	0.07	0.63	0.00	0.00	19.1
1F	327	856	3723	-180	61	434	7188	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.81	0.07	0.63	0.00	0.00	19.1
1G	327	856	3723	-180	61	434	7188	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.81	0.07	0.63	0.00	0.00	19.1
1H	327	856	3723	-180	61	434	7188	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.81	0.07	0.63	0.00	0.00	19.1
1I	327	856	3723	-180	61	434	7188	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.81	0.07	0.63	0.00	0.00	19.1
1J	327	856	3723	-180	61	434	7188	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.81	0.07	0.63	0.00	0.00	19.1
1K	327	856	3723	-180	61	434	7188	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.81	0.07	0.63	0.00	0.00	19.1
1L	327	856	3723	-180	61	434	7188	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.81	0.07	0.63	0.00	0.00	19.1
1M	327	856	3723	-180	61	434	7188	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.81	0.07	0.63	0.00	0.00	19.1
1N	327	856	3723	-180	61	434	7188	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.81	0.07	0.63	0.00	0.00	19.1
1O	327	856	3723	-180	61	434	7188	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.81	0.07	0.63	0.00	0.00	19.1
1P	327	856	3723	-180	61	434	7188	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.81	0.07	0.63	0.00	0.00	19.1
2	327	985	5544	-245	103	609	11820	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.99	0.11	0.87	0.00	0.00	19.1

apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 31 NI 13851 NF 11695 SEZ. Rp B= 35.0 H= 55.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 4.8125 6.2300 5.4468 16.4893 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	832	-1468	663	-137	1259	7211	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.81	0.04	0.37	0.00	0.00	19.1
1B	0	832	-1468	663	-137	1259	7211	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.81	0.04	0.37	0.00	0.00	19.1
1C	0	832	-1468	663	-137	1259	7211	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.81	0.04	0.37	0.00	0.00	19.1
1D	0	832	-1468	663	-137	1259	7211	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.81	0.04	0.37	0.00	0.00	19.1
1E	0	832	-1468	663	-137	1259	7211	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.81	0.04	0.37	0.00	0.00	19.1
1F	0	832	-1468	663	-137	1259	7211	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.81	0.04	0.37	0.00	0.00	19.1
1G	0	832	-1468	663	-137	1259	7211	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.81	0.04	0.37	0.00	0.00	19.1
1H	0	832	-1468	663	-137	1259	7211	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.81	0.04	0.37	0.00	0.00	19.1

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

2	320	970	-10080	924	-213	-1194	-8840	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.99	0.19	1.76	5.41	0.19	11.2
apost= -- aant= 3.08 ainf= -- asup= 3.08 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	355	832	-6549	663	-137	-1095	-7023	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.79	0.13	1.14	3.51	0.12	11.2
1B	355	832	-6549	663	-137	-1095	-7023	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.79	0.13	1.14	3.51	0.12	11.2
1C	355	832	-6549	663	-137	-1095	-7023	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.79	0.13	1.14	3.51	0.12	11.2
1D	355	832	-6549	663	-137	-1095	-7023	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.79	0.13	1.14	3.51	0.12	11.2
1E	355	832	-6549	663	-137	-1095	-7023	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.79	0.13	1.14	3.51	0.12	11.2
1F	355	832	-6549	663	-137	-1095	-7023	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.79	0.13	1.14	3.51	0.12	11.2
1G	355	832	-6549	663	-137	-1095	-7023	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.79	0.13	1.14	3.51	0.12	11.2
1H	355	832	-6549	663	-137	-1095	-7023	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.79	0.13	1.14	3.51	0.12	11.2
1I	355	832	-6549	663	-137	-1095	-7023	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.79	0.13	1.14	3.51	0.12	11.2
1J	355	832	-6549	663	-137	-1095	-7023	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.79	0.13	1.14	3.51	0.12	11.2
1K	355	832	-6549	663	-137	-1095	-7023	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.79	0.13	1.14	3.51	0.12	11.2
1L	355	832	-6549	663	-137	-1095	-7023	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.79	0.13	1.14	3.51	0.12	11.2
1M	355	832	-6549	663	-137	-1095	-7023	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.79	0.13	1.14	3.51	0.12	11.2
1N	355	832	-6549	663	-137	-1095	-7023	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.79	0.13	1.14	3.51	0.12	11.2
10	355	832	-6549	663	-137	-1095	-7023	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.79	0.13	1.14	3.51	0.12	11.2
1P	355	832	-6549	663	-137	-1095	-7023	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.79	0.13	1.14	3.51	0.12	11.2
2	355	970	-10880	924	-213	-1522	-12560	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.85	0.21	1.88	5.84	0.19	11.2

apost= -- aant= 3.08 ainf= 1.54 asup= 4.62 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 32 NI 11818 NF 13844 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 7.2090 5.4468 19.6558 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-981	11350	548	-468	1157	-15780	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.98	0.16	1.55	4.73	0.27	11.2
1B	0	-981	11350	548	-468	1157	-15780	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.98	0.16	1.55	4.73	0.27	11.2
1C	0	-981	11350	548	-468	1157	-15780	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.98	0.16	1.55	4.73	0.27	11.2
1D	0	-981	11350	548	-468	1157	-15780	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.98	0.16	1.55	4.73	0.27	11.2
1E	0	-981	11350	548	-468	1157	-15780	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.98	0.16	1.55	4.73	0.27	11.2
1F	0	-981	11350	548	-468	1157	-15780	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.98	0.16	1.55	4.73	0.27	11.2
1G	0	-981	11350	548	-468	1157	-15780	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.98	0.16	1.55	4.73	0.27	11.2
1H	0	-981	11350	548	-468	1157	-15780	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.98	0.16	1.55	4.73	0.27	11.2
1I	0	-981	11350	548	-468	1157	-15780	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.98	0.16	1.55	4.73	0.27	11.2
1J	0	-981	11350	548	-468	1157	-15780	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.98	0.16	1.55	4.73	0.27	11.2
1K	0	-981	11350	548	-468	1157	-15780	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.98	0.16	1.55	4.73	0.27	11.2
1L	0	-981	11350	548	-468	1157	-15780	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.98	0.16	1.55	4.73	0.27	11.2
1M	0	-981	11350	548	-468	1157	-15780	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.98	0.16	1.55	4.73	0.27	11.2
1N	0	-981	11350	548	-468	1157	-15780	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.98	0.16	1.55	4.73	0.27	11.2
1O	0	-981	11350	548	-468	1157	-15780	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.98	0.16	1.55	4.73	0.27	11.2
1P	0	-981	11350	548	-468	1157	-15780	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.98	0.16	1.55	4.73	0.27	11.2
2	0	-1847	17700	800	-792	1678	-25450	9.24	3.08	6.16	10.78	2	0.91	0.25	2.49	7.37	0.46	11.2

apost= 6.16 aant= -- ainf= 3.08 asup= 7.70 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	35	-981	10733	548	-468	964	-11882	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.97	0.15	1.48	4.47	0.27	11.2
1B	35	-981	10733	548	-468	964	-11882	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.97	0.15	1.48	4.47	0.27	11.2
1C	35	-981	10733	548	-468	964	-11882	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.97	0.15	1.48	4.47	0.27	11.2
1D	35	-981	10733	548	-468	964	-11882	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.97	0.15	1.48	4.47	0.27	11.2
1E	35	-981	10733	548	-468	964	-11882	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.97	0.15	1.48	4.47	0.27	11.2
1F	35	-981	10733	548	-468	964	-11882	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.97	0.15	1.48	4.47	0.27	11.2
1G	35	-981	10733	548	-468	964	-11882	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.97	0.15	1.48	4.47	0.27	11.2
1H	35	-981	10733	548	-468	964	-11882	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.97	0.15	1.48	4.47	0.27	11.2
1I	35	-981	10733	548	-468	964	-11882	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.97	0.15	1.48	4.47	0.27	11.2
1J	35	-981	10733	548	-468	964	-11882	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.97	0.15	1.48	4.47	0.27	11.2
1K	35	-981	10733	548	-468	964	-11882	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.97	0.15	1.48	4.47	0.27	11.2
1L	35	-981	10733	548	-468	964	-11882	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.97	0.15	1.48	4.47	0.27	11.2
1M	35	-981	10733	548	-468	964	-11882	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.97	0.15	1.48	4.47	0.27	11.2
1N	35	-981	10733	548	-468	964	-11882	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.97	0.15	1.48	4.47	0.27	11.2
10	35	-981	10733	548	-468	964	-11882	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.97	0.15	1.48	4.47	0.27	11.2
1P	35	-981	10733	548	-468	964	-11882	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.97	0.15	1.48	4.47	0.27	11.2
2	35	-1847	16760	800	-792	1396	-19365	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.96	0.24	2.38	6.98	0.46	11.2

apost= 6.16 aant= -- ainf= 1.54 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	71	-981	10116	548	-468	770	-8201	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.99	0.14	1.41	4.21	0.27	11.2
1B	71	-981	10116	548	-468	770	-8201	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.99	0.14	1.41	4.21	0.27	11.2
1C	71	-981	10116	548	-468	770	-8201	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.99	0.14	1.41	4.21	0.27	11.2
1D	71	-981	10116	548	-468	770	-8201	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.99	0.14	1.41	4.21	0.27	11.2
1E	71	-981	10116	548	-468	770	-8201	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.99	0.14	1.41	4.21	0.27	11.2
1F	71	-981	10116	548	-468	770	-8201	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.99	0.14	1.41	4.21	0.27	11.2
1G	71	-981	10116	548	-468	770	-8201	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.99	0.14	1.41	4.21	0.27	11.2
1H	71	-981	10116	548	-468	770	-8201	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.99	0.14	1.41	4.21	0.27	11.2
1I	71	-981	10116	548	-468	770	-8201	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.99	0.14	1.41	4.21	0.27	11.2
1J	71	-981	10116	548	-468	770	-8201	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.99	0.14	1.41	4.21	0.27	11.2
1K	71	-981	10116	548	-468	770	-8201	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.99	0.14	1.41	4.21	0.27	11.2
1L	71	-981	10116	548	-468	770	-8201	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.99	0.14	1.41	4.21	0.27	11.2
1M	71	-981	10116	548	-468	770	-8201	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.99	0.14	1.41	4.21	0.27	11.2
1N	71	-981	10116	548	-468	770	-8201	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.99	0.14	1.41	4.21	0.27	11.2
10	71	-981	10116	548	-468	770	-8201	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.99	0.14	1.41	4.21	0.27	11.2
1P	71	-981	10116	548	-468	770	-8201	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.99	0.14	1.41	4.21	0.27	11.2</

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1L	247	-981	7030	548	-468	-197	6934	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.83	0.11	1.07	2.93	0.27	16.8
1M	247	-981	7030	548	-468	-197	6934	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.83	0.11	1.07	2.93	0.27	16.8
1N	247	-981	7030	548	-468	-197	6934	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.83	0.11	1.07	2.93	0.27	16.8
1O	247	-981	7030	548	-468	-197	6934	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.83	0.11	1.07	2.93	0.27	16.8
1P	247	-981	7030	548	-468	-197	6934	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.83	0.11	1.07	2.93	0.27	16.8
2	247	-1847	11118	800	-792	-298	10167	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.81	0.17	1.74	4.63	0.46	16.8

apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	282	-981	6413	548	-468	-390	9307	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.76	0.10	1.00	2.67	0.27	16.8
1B	282	-981	6413	548	-468	-390	9307	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.76	0.10	1.00	2.67	0.27	16.8
1C	282	-981	6413	548	-468	-390	9307	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.76	0.10	1.00	2.67	0.27	16.8
1D	282	-981	6413	548	-468	-390	9307	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.76	0.10	1.00	2.67	0.27	16.8
1E	282	-981	6413	548	-468	-390	9307	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.76	0.10	1.00	2.67	0.27	16.8
1F	282	-981	6413	548	-468	-390	9307	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.76	0.10	1.00	2.67	0.27	16.8
1G	282	-981	6413	548	-468	-390	9307	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.76	0.10	1.00	2.67	0.27	16.8
1H	282	-981	6413	548	-468	-390	9307	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.76	0.10	1.00	2.67	0.27	16.8
1I	282	-981	6413	548	-468	-390	9307	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.76	0.10	1.00	2.67	0.27	16.8
1J	282	-981	6413	548	-468	-390	9307	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.76	0.10	1.00	2.67	0.27	16.8
1K	282	-981	6413	548	-468	-390	9307	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.76	0.10	1.00	2.67	0.27	16.8
1L	282	-981	6413	548	-468	-390	9307	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.76	0.10	1.00	2.67	0.27	16.8
1M	282	-981	6413	548	-468	-390	9307	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.76	0.10	1.00	2.67	0.27	16.8
1N	282	-981	6413	548	-468	-390	9307	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.76	0.10	1.00	2.67	0.27	16.8
1O	282	-981	6413	548	-468	-390	9307	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.76	0.10	1.00	2.67	0.27	16.8
1P	282	-981	6413	548	-468	-390	9307	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.76	0.10	1.00	2.67	0.27	16.8
2	282	-1847	10178	800	-792	-580	13927	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.16	1.58	4.24	0.46	16.8

apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	318	-981	5796	548	-468	-584	11462	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.94	0.09	0.93	0.00	0.00	16.8
1B	318	-981	5796	548	-468	-584	11462	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.94	0.09	0.93	0.00	0.00	16.8
1C	318	-981	5796	548	-468	-584	11462	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.94	0.09	0.93	0.00	0.00	16.8
1D	318	-981	5796	548	-468	-584	11462	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.94	0.09	0.93	0.00	0.00	16.8
1E	318	-981	5796	548	-468	-584	11462	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.94	0.09	0.93	0.00	0.00	16.8
1F	318	-981	5796	548	-468	-584	11462	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.94	0.09	0.93	0.00	0.00	16.8
1G	318	-981	5796	548	-468	-584	11462	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.94	0.09	0.93	0.00	0.00	16.8
1H	318	-981	5796	548	-468	-584	11462	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.94	0.09	0.93	0.00	0.00	16.8
1I	318	-981	5796	548	-468	-584	11462	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.94	0.09	0.93	0.00	0.00	16.8
1J	318	-981	5796	548	-468	-584	11462	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.94	0.09	0.93	0.00	0.00	16.8
1K	318	-981	5796	548	-468	-584	11462	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.94	0.09	0.93	0.00	0.00	16.8
1L	318	-981	5796	548	-468	-584	11462	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.94	0.09	0.93	0.00	0.00	16.8
1M	318	-981	5796	548	-468	-584	11462	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.94	0.09	0.93	0.00	0.00	16.8
1N	318	-981	5796	548	-468	-584	11462	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.94	0.09	0.93	0.00	0.00	16.8
1O	318	-981	5796	548	-468	-584	11462	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.94	0.09	0.93	0.00	0.00	16.8
1P	318	-981	5796	548	-468	-584	11462	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.94	0.09	0.93	0.00	0.00	16.8
2	318	-1847	9237	800	-792	-863	17355	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.86	0.15	1.41	3.85	0.46	16.8

apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	353	-981	5179	548	-468	-777	13400	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.08	0.85	0.00	0.00	16.8
1B	353	-981	5179	548	-468	-777	13400	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.08	0.85	0.00	0.00	16.8
1C	353	-981	5179	548	-468	-777	13400	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.08	0.85	0.00	0.00	16.8
1D	353	-981	5179	548	-468	-777	13400	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.08	0.85	0.00	0.00	16.8
1E	353	-981	5179	548	-468	-777	13400	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.08	0.85	0.00	0.00	16.8
1F	353	-981	5179	548	-468	-777	13400	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.08	0.85	0.00	0.00	16.8
1G	353	-981	5179	548	-468	-777	13400	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.08	0.85	0.00	0.00	16.8
1H	353	-981	5179	548	-468	-777	13400	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.08	0.85	0.00	0.00	16.8
1I	353	-981	5179	548	-468	-777	13400	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.08	0.85	0.00	0.00	16.8
1J	353	-981	5179	548	-468	-777	13400	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.08	0.85	0.00	0.00	16.8
1K	353	-981	5179	548	-468	-777	13400	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.08	0.85	0.00	0.00	16.8
1L	353	-981	5179	548	-468	-777	13400	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.08	0.85	0.00	0.00	16.8
1M	353	-981	5179	548	-468	-777	13400	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.08	0.85	0.00	0.00	16.8
1N	353	-981	5179	548	-468	-777	13400	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.08	0.85	0.00	0.00	16.8
1O	353	-981	5179	548	-468	-777	13400	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.08	0.85	0.00	0.00	16.8
1P	353	-981	5179	548	-468	-777	13400	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.08	0.85	0.00	0.00	16.8
2	353	-1847	8297	800	-792	-1145	20450	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.14	1.26	3.45	0.46	16.8

apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 33 NI 13844 NF 13843 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 6.6420 5.0184 18.6604 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-930	1696	-6	466	-118	13240	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.82	0.04	0.47	0.00	0.00	16.8
1B	0	-930	1696	-6	466	-118	13240	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.82	0.04	0.47	0.00	0.00	16.8
1C	0	-930	1696	-6	466	-118	13240	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.82	0.04	0.47	0.00	0.00	16.8
1D	0	-930	1696	-6	466	-118	13240	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.82	0.04	0.47	0.00	0.00	16.8
1E	0	-930	1696	-6	466	-118	13240	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.82	0.04	0.47	0.00	0.00	16.8
1F	0	-930	1696	-6	466	-118	13240	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.82	0.04	0.47	0.00	0.00	16.8
1G	0	-930	1696	-6	466	-118	13240	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.82	0.04	0.47	0.00	0.00	16.8
1H	0	-930	1696	-6	466	-118	13240	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.82	0.04	0.47	0.00	0.00	16.8
1I	0	-930	1696	-6	466	-118	13240	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.82	0.04	0.47	0.00	0.00	16.8
1J	0	-930	1696	-6	466	-118	13240	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.82	0.04	0.47	0.00	0.00	16.8
1K	0	-930	1696	-6	466	-118	13240	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.82	0.04	0.47	0.00	0.00	16.8
1L	0	-930	1696	-6	466	-118	13240	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.82	0.04	0.47	0.00	0.00	16.8

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

		-930	1696	-6	466	-118	13240	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.82	0.04	0.47	0.00	0.00	16.8
1N	0	-930	1696	-6	466	-118	13240	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.82	0.04	0.47	0.00	0.00	16.8
10	0	-930	1696	-6	466	-118	13240	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.82	0.04	0.47	0.00	0.00	16.8
1P	0	-930	1696	-6	466	-118	13240	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.82	0.04	0.47	0.00	0.00	16.8
2	0	-1761	2742	-19	626	-191	20170	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.84	0.06	0.64	0.00	0.00	16.8
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	33	-930	1154	-6	466	-116	13704	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.85	0.04	0.41	0.00	0.00	16.8
1B	33	-930	1154	-6	466	-116	13704	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.85	0.04	0.41	0.00	0.00	16.8
1C	33	-930	1154	-6	466	-116	13704	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.85	0.04	0.41	0.00	0.00	16.8
1D	33	-930	1154	-6	466	-116	13704	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.85	0.04	0.41	0.00	0.00	16.8
1E	33	-930	1154	-6	466	-116	13704	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.85	0.04	0.41	0.00	0.00	16.8
1F	33	-930	1154	-6	466	-116	13704	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.85	0.04	0.41	0.00	0.00	16.8
1G	33	-930	1154	-6	466	-116	13704	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.85	0.04	0.41	0.00	0.00	16.8
1H	33	-930	1154	-6	466	-116	13704	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.85	0.04	0.41	0.00	0.00	16.8
1I	33	-930	1154	-6	466	-116	13704	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.85	0.04	0.41	0.00	0.00	16.8
1J	33	-930	1154	-6	466	-116	13704	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.85	0.04	0.41	0.00	0.00	16.8
1K	33	-930	1154	-6	466	-116	13704	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.85	0.04	0.41	0.00	0.00	16.8
1L	33	-930	1154	-6	466	-116	13704	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.85	0.04	0.41	0.00	0.00	16.8
1M	33	-930	1154	-6	466	-116	13704	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.85	0.04	0.41	0.00	0.00	16.8
1N	33	-930	1154	-6	466	-116	13704	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.85	0.04	0.41	0.00	0.00	16.8
1O	33	-930	1154	-6	466	-116	13704	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.85	0.04	0.41	0.00	0.00	16.8
1P	33	-930	1154	-6	466	-116	13704	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.85	0.04	0.41	0.00	0.00	16.8
2	33	-1761	1919	-19	626	-185	20929	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.87	0.05	0.56	0.00	0.00	16.8
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	65	-930	611	-6	466	-114	13991	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.87	0.03	0.35	0.00	0.00	16.8
1B	65	-930	611	-6	466	-114	13991	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.87	0.03	0.35	0.00	0.00	16.8
1C	65	-930	611	-6	466	-114	13991	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.87	0.03	0.35	0.00	0.00	16.8
1D	65	-930	611	-6	466	-114	13991	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.87	0.03	0.35	0.00	0.00	16.8
1E	65	-930	611	-6	466	-114	13991	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.87	0.03	0.35	0.00	0.00	16.8
1F	65	-930	611	-6	466	-114	13991	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.87	0.03	0.35	0.00	0.00	16.8
1G	65	-930	611	-6	466	-114	13991	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.87	0.03	0.35	0.00	0.00	16.8
1H	65	-930	611	-6	466	-114	13991	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.87	0.03	0.35	0.00	0.00	16.8
1I	65	-930	611	-6	466	-114	13991	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.87	0.03	0.35	0.00	0.00	16.8
1J	65	-930	611	-6	466	-114	13991	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.87	0.03	0.35	0.00	0.00	16.8
1K	65	-930	611	-6	466	-114	13991	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.87	0.03	0.35	0.00	0.00	16.8
1L	65	-930	611	-6	466	-114	13991	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.87	0.03	0.35	0.00	0.00	16.8
1M	65	-930	611	-6	466	-114	13991	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.87	0.03	0.35	0.00	0.00	16.8
1N	65	-930	611	-6	466	-114	13991	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.87	0.03	0.35	0.00	0.00	16.8
1O	65	-930	611	-6	466	-114	13991	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.87	0.03	0.35	0.00	0.00	16.8
1P	65	-930	611	-6	466	-114	13991	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.87	0.03	0.35	0.00	0.00	16.8
2	65	-1761	1097	-19	626	-179	21421	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.89	0.04	0.48	0.00	0.00	16.8
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	98	-930	69	-6	466	-112	14102	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.88	0.02	0.29	0.00	0.00	16.8
1B	98	-930	69	-6	466	-112	14102	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.88	0.02	0.29	0.00	0.00	16.8
1C	98	-930	69	-6	466	-112	14102	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.88	0.02	0.29	0.00	0.00	16.8
1D	98	-930	69	-6	466	-112	14102	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.88	0.02	0.29	0.00	0.00	16.8
1E	98	-930	69	-6	466	-112	14102	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.88	0.02	0.29	0.00	0.00	16.8
1F	98	-930	69	-6	466	-112	14102	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.88	0.02	0.29	0.00	0.00	16.8
1G	98	-930	69	-6	466	-112	14102	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.88	0.02	0.29	0.00	0.00	16.8
1H	98	-930	69	-6	466	-112	14102	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.88	0.02	0.29	0.00	0.00	16.8
1I	98	-930	69	-6	466	-112	14102	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.88	0.02	0.29	0.00	0.00	16.8
1J	98	-930	69	-6	466	-112	14102	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.88	0.02	0.29	0.00	0.00	16.8
1K	98	-930	69	-6	466	-112	14102	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.88	0.02	0.29	0.00	0.00	16.8
1L	98	-930	69	-6	466	-112	14102	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.88	0.02	0.29	0.00	0.00	16.8
1M	98	-930	69	-6	466	-112	14102	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.88	0.02	0.29	0.00	0.00	16.8
1N	98	-930	69	-6	466	-112	14102	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.88	0.02	0.29	0.00	0.00	16.8
1O	98	-930	69	-6	466	-112	14102	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.88	0.02	0.29	0.00	0.00	16.8
1P	98	-930	69	-6	466	-112	14102	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.88	0.02	0.29	0.00	0.00	16.8
2	98	-1761	274	-19	626	-173	21644	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.90	0.04	0.40	0.00	0.00	16.8
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	130	-930	-473	-6	466	-110	14037	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.87	0.03	0.33	0.00	0.00	16.8
1B	130	-930	-473	-6	466	-110	14037	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.87	0.03	0.33	0.00	0.00	16.8
1C	130	-930	-473	-6	466	-110	14037	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.87	0.03	0.33	0.00	0.00	16.8
1D	130	-930	-473	-6	466	-110	14037	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.87	0.03	0.33	0.00	0.00	16.8
1E	130	-930	-473	-6	466	-110	14037	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.87	0.03	0.33	0.00	0.00	16.8
1F	130	-930	-473	-6	466	-110	14037	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.87	0.03	0.33	0.00	0.00	16.8
1G	130	-930	-473	-6	466	-110	14037	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.87	0.03	0.33	0.00	0.00	16.8
1H	130	-930	-473	-6	466	-110	14037	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.87	0.03	0.33	0.00	0.00	16.8
1I	130	-930	-473	-6	466	-110	14037	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.87	0.03	0.33	0.00	0.00	16.8
1J	130	-930	-473	-6	466	-110	14037	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.87	0.03	0.33	0.00	0.00	16.8
1K	130	-930	-473	-6	466	-110	14037	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.87	0.03	0.33	0.00	0.00	16.8
1L	130	-930	-473	-6	466	-110	14037	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.87	0.03	0.33	0.00	0.00	16.8
1M	130	-930	-473	-6	466	-110	14037	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.87	0.03	0.33	0.00	0.00	16.8
1N	130	-930	-473	-6	466	-110	14037	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.87	0.03	0.33	0.00	0.00	16.8
1O	130	-930	-473	-6	466	-110	14037	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.87	0.03	0.33	0.00	0.00	16.8
1P	130	-930	-473	-6	466	-110	14037	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.87	0.03	0.33	0.00	0.00	16.8
2	130	-1761	-548	-19	626	-166	21600	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.90	0.04	0.43	0.00	0.00	16.8
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	163	-930	-1016	-6	466	-108	13794	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.86	0.04	0.39	0.00	0.00	16.8

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1A	326	-930	-3727	-6	466	-99	9935	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.07	0.70	0.00	0.00	16.8
1B	326	-930	-3727	-6	466	-99	9935	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.07	0.70	0.00	0.00	16.8
1C	326	-930	-3727	-6	466	-99	9935	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.07	0.70	0.00	0.00	16.8
1D	326	-930	-3727	-6	466	-99	9935	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.07	0.70	0.00	0.00	16.8
1E	326	-930	-3727	-6	466	-99	9935	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.07	0.70	0.00	0.00	16.8
1F	326	-930	-3727	-6	466	-99	9935	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.07	0.70	0.00	0.00	16.8
1G	326	-930	-3727	-6	466	-99	9935	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.07	0.70	0.00	0.00	16.8
1H	326	-930	-3727	-6	466	-99	9935	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.07	0.70	0.00	0.00	16.8
1I	326	-930	-3727	-6	466	-99	9935	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.07	0.70	0.00	0.00	16.8
1J	326	-930	-3727	-6	466	-99	9935	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.07	0.70	0.00	0.00	16.8
1K	326	-930	-3727	-6	466	-99	9935	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.07	0.70	0.00	0.00	16.8
1L	326	-930	-3727	-6	466	-99	9935	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.07	0.70	0.00	0.00	16.8
1M	326	-930	-3727	-6	466	-99	9935	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.07	0.70	0.00	0.00	16.8
1N	326	-930	-3727	-6	466	-99	9935	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.07	0.70	0.00	0.00	16.8
1O	326	-930	-3727	-6	466	-99	9935	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.07	0.70	0.00	0.00	16.8
1P	326	-930	-3727	-6	466	-99	9935	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.07	0.70	0.00	0.00	16.8
2	326	-1761	-5484	-19	626	-130	15710	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.96	0.10	0.97	0.00	0.00	16.8

apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 34 NI 13843 NF 13835 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 6.6420 5.0184 18.6604 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-970	-7461	151	2074	224	10200	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.83	0.19	2.09	3.11	1.20	16.8
1B	0	-970	-7461	151	2074	224	10200	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.83	0.19	2.09	3.11	1.20	16.8
1C	0	-970	-7461	151	2074	224	10200	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.83	0.19	2.09	3.11	1.20	16.8
1D	0	-970	-7461	151	2074	224	10200	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.83	0.19	2.09	3.11	1.20	16.8
1E	0	-970	-7461	151	2074	224	10200	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.83	0.19	2.09	3.11	1.20	16.8
1F	0	-970	-7461	151	2074	224	10200	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.83	0.19	2.09	3.11	1.20	16.8
1G	0	-970	-7461	151	2074	224	10200	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.83	0.19	2.09	3.11	1.20	16.8
1H	0	-970	-7461	151	2074	224	10200	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.83	0.19	2.09	3.11	1.20	16.8
1I	0	-970	-7461	151	2074	224	10200	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.83	0.19	2.09	3.11	1.20	16.8
1J	0	-970	-7461	151	2074	224	10200	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.83	0.19	2.09	3.11	1.20	16.8
1K	0	-970	-7461	151	2074	224	10200	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.83	0.19	2.09	3.11	1.20	16.8
1L	0	-970	-7461	151	2074	224	10200	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.83	0.19	2.09	3.11	1.20	16.8
1M	0	-970	-7461	151	2074	224	10200	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.83	0.19	2.09	3.11	1.20	16.8
1N	0	-970	-7461	151	2074	224	10200	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.83	0.19	2.09	3.11	1.20	16.8
1O	0	-970	-7461	151	2074	224	10200	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.83	0.19	2.09	3.11	1.20	16.8
1P	0	-970	-7461	151	2074	224	10200	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.83	0.19	2.09	3.11	1.20	16.8
2	0	-1809	-11250	207	3381	320	16070	9.24	4.62	9.24	4.62	3	0.98	0.30	3.26	4.68	1.95	11.7

apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 6.16 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 11.7 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	33	-970	-8007	151	2074	174	7664	9.24	4.62	9.24	4.62	3	0.92	0.20	2.15	3.33	1.20	16.8
1B	33	-970	-8007	151	2074	174	7664	9.24	4.62	9.24	4.62	3	0.92	0.20	2.15	3.33	1.20	16.8
1C	33	-970	-8007	151	2074	174	7664	9.24	4.62	9.24	4.62	3	0.92	0.20	2.15	3.33	1.20	16.8
1D	33	-970	-8007	151	2074	174	7664	9.24	4.62	9.24	4.62	3	0.92	0.20	2.15	3.33	1.20	16.8
1E	33	-970	-8007	151	2074	174	7664	9.24	4.62	9.24	4.62	3	0.92	0.20	2.15	3.33	1.20	16.8
1F	33	-970	-8007	151	2074	174	7664	9.24	4.62	9.24	4.62	3	0.92	0.20	2.15	3.33	1.20	16.8
1G	33	-970	-8007	151	2074	174	7664	9.24	4.62	9.24	4.62	3	0.92	0.20	2.15	3.33	1.20	16.8
1H	33	-970	-8007	151	2074	174	7664	9.24	4.62	9.24	4.62	3	0.92	0.20	2.15	3.33	1.20	16.8
1I	33	-970	-8007	151	2074	174	7664	9.24	4.62	9.24	4.62	3	0.92	0.20	2.15	3.33	1.20	16.8
1J	33	-970	-8007	151	2074	174	7664	9.24	4.62	9.24	4.62	3	0.92	0.20	2.15	3.33	1.20	16.8
1K	33	-970	-8007	151	2074	174	7664	9.24	4.62	9.24	4.62	3	0.92	0.20	2.15	3.33	1.20	16.8
1L	33	-970	-8007	151	2074	174	7664	9.24	4.62	9.24	4.62	3	0.92	0.20	2.15	3.33	1.20	16.8
1M	33	-970	-8007	151	2074	174	7664	9.24	4.62	9.24	4.62	3	0.92	0.20	2.15	3.33	1.20	16.8
1N	33	-970	-8007	151	2074	174	7664	9.24	4.62	9.24	4.62	3	0.92	0.20	2.15	3.33	1.20	16.8
1O	33	-970	-8007	151	2074	174	7664	9.24	4.62	9.24	4.62	3	0.92	0.20	2.15	3.33	1.20	16.8
1P	33	-970	-8007	151	2074	174	7664	9.24	4.62	9.24	4.62	3	0.92	0.20	2.15	3.33	1.20	16.8
2	33	-1809	-12078	207	3381	252	12245	9.24	4.62	9.24	4.62	3	0.98	0.31	3.41	5.03	1.95	11.3

apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 6.16 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 11.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	66	-970	-8553	151	2074	124	4948	9.24	4.62	9.24	4.62	3	0.58	0.21	2.21	3.56	1.20	16.8
1B	66	-970	-8553	151	2074	124	4948	9.24	4.62	9.24	4.62	3	0.58	0.21	2.21	3.56	1.20	16.8
1C	66	-970	-8553	151	2074	124	4948	9.24	4.62	9.24	4.62	3	0.58	0.21	2.21	3.56	1.20	16.8
1D	66	-970	-8553	151	2074	124	4948	9.24	4.62	9.24	4.62	3	0.58	0.21	2.21	3.56	1.20	16.8
1E	66	-970	-8553	151	2074	124	4948	9.24	4.62	9.24	4.62	3	0.58	0.21	2.21	3.56	1.20	16.8
1F	66	-970	-8553	151	2074	124	4948	9.24	4.62	9.24	4.62	3	0.58	0.21	2.21	3.56	1.20	16.8
1G	66	-970	-8553	151	2074	124	4948	9.24	4.62	9.24	4.62	3	0.58	0.21	2.21	3.56	1.20	16.8
1H	66	-970	-8553	151	2074	124	4948	9.24	4.62	9.24	4.62	3	0.58	0.21	2.21	3.56	1.20	16.8
1I	66	-970	-8553	151	2074	124	4948	9.24	4.62	9.24	4.62	3	0.58	0.21	2.21	3.56	1.20	16.8
1J	66	-970	-8553	151	2074	124	4948	9.24	4.62	9.24	4.62	3	0.58	0.21	2.21	3.56	1.20	16.8
1K	66	-970	-8553	151	2074	124	4948	9.24	4.62	9.24	4.62	3	0.58	0.21	2.21	3.56	1.20	16.8
1L	66	-970	-8553	151	2074	124	4948	9.24	4.62	9.24	4.62	3	0.58	0.21	2.21	3.56	1.20	16.8
1M	66	-970	-8553	151	2074	124	4948	9.24	4.62	9.24	4.62	3	0.58	0.21	2.21	3.56	1.20	16.8
1N	66	-970	-8553	151	2074	124	4948	9.24	4.62	9.24	4.62	3	0.58	0.21	2.21	3.56	1.20	16.8
1O	66	-970	-8553	151	2074	124	4948	9.24	4.62	9.24	4.62	3	0.58	0.21	2.21	3.56	1.20	16.8
1P	66	-970	-8553	151	2074	124	4948	9.24	4.62	9.24	4.62	3	0.58	0.21	2.21	3.56	1.20	16.8
2	66	-1809	-12906	207	3381	184	8149	9.24	4.62	9.24	4.62	4	0.95	0.32	3.51	5.37	1.95	10.8

apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 6.16 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 10.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	98	-970	-9099	151	2074	75	2054	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.22	0.21	2.27	3.79	1.20	16.3

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1P	230	-970	-11282	151	2074	-124	-11314	4.62	9.24	4.62	9.24	3	0.93	0.24	2.52	4.70	1.20	14.2
2	230	-1809	-17046	207	3381	-156	-16407	4.62	9.24	4.62	9.24	4	0.81	0.37	3.98	7.10	1.95	9.1
apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 9.1 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	262	-970	-11828	151	2074	-173	-15104	4.62	9.24	4.62	9.24	3	0.94	0.24	2.58	4.93	1.20	11.2
1B	262	-970	-11828	151	2074	-173	-15104	4.62	9.24	4.62	9.24	3	0.94	0.24	2.58	4.93	1.20	11.2
1C	262	-970	-11828	151	2074	-173	-15104	4.62	9.24	4.62	9.24	3	0.94	0.24	2.58	4.93	1.20	11.2
1D	262	-970	-11828	151	2074	-173	-15104	4.62	9.24	4.62	9.24	3	0.94	0.24	2.58	4.93	1.20	11.2
1E	262	-970	-11828	151	2074	-173	-15104	4.62	9.24	4.62	9.24	3	0.94	0.24	2.58	4.93	1.20	11.2
1F	262	-970	-11828	151	2074	-173	-15104	4.62	9.24	4.62	9.24	3	0.94	0.24	2.58	4.93	1.20	11.2
1G	262	-970	-11828	151	2074	-173	-15104	4.62	9.24	4.62	9.24	3	0.94	0.24	2.58	4.93	1.20	11.2
1H	262	-970	-11828	151	2074	-173	-15104	4.62	9.24	4.62	9.24	3	0.94	0.24	2.58	4.93	1.20	11.2
1I	262	-970	-11828	151	2074	-173	-15104	4.62	9.24	4.62	9.24	3	0.94	0.24	2.58	4.93	1.20	11.2
1J	262	-970	-11828	151	2074	-173	-15104	4.62	9.24	4.62	9.24	3	0.94	0.24	2.58	4.93	1.20	11.2
1K	262	-970	-11828	151	2074	-173	-15104	4.62	9.24	4.62	9.24	3	0.94	0.24	2.58	4.93	1.20	11.2
1L	262	-970	-11828	151	2074	-173	-15104	4.62	9.24	4.62	9.24	3	0.94	0.24	2.58	4.93	1.20	11.2
1M	262	-970	-11828	151	2074	-173	-15104	4.62	9.24	4.62	9.24	3	0.94	0.24	2.58	4.93	1.20	11.2
1N	262	-970	-11828	151	2074	-173	-15104	4.62	9.24	4.62	9.24	3	0.94	0.24	2.58	4.93	1.20	11.2
1O	262	-970	-11828	151	2074	-173	-15104	4.62	9.24	4.62	9.24	3	0.94	0.24	2.58	4.93	1.20	11.2
1P	262	-970	-11828	151	2074	-173	-15104	4.62	9.24	4.62	9.24	3	0.94	0.24	2.58	4.93	1.20	11.2
2	262	-1809	-17874	207	3381	-224	-22133	4.62	9.24	4.62	9.24	3	0.92	0.38	4.07	7.44	1.95	8.9
apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 8.9 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	295	-970	-12374	151	2074	-223	-19072	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.95	0.25	2.64	5.15	1.20	11.2
1B	295	-970	-12374	151	2074	-223	-19072	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.95	0.25	2.64	5.15	1.20	11.2
1C	295	-970	-12374	151	2074	-223	-19072	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.95	0.25	2.64	5.15	1.20	11.2
1D	295	-970	-12374	151	2074	-223	-19072	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.95	0.25	2.64	5.15	1.20	11.2
1E	295	-970	-12374	151	2074	-223	-19072	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.95	0.25	2.64	5.15	1.20	11.2
1F	295	-970	-12374	151	2074	-223	-19072	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.95	0.25	2.64	5.15	1.20	11.2
1G	295	-970	-12374	151	2074	-223	-19072	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.95	0.25	2.64	5.15	1.20	11.2
1H	295	-970	-12374	151	2074	-223	-19072	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.95	0.25	2.64	5.15	1.20	11.2
1I	295	-970	-12374	151	2074	-223	-19072	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.95	0.25	2.64	5.15	1.20	11.2
1J	295	-970	-12374	151	2074	-223	-19072	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.95	0.25	2.64	5.15	1.20	11.2
1K	295	-970	-12374	151	2074	-223	-19072	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.95	0.25	2.64	5.15	1.20	11.2
1L	295	-970	-12374	151	2074	-223	-19072	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.95	0.25	2.64	5.15	1.20	11.2
1M	295	-970	-12374	151	2074	-223	-19072	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.95	0.25	2.64	5.15	1.20	11.2
1N	295	-970	-12374	151	2074	-223	-19072	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.95	0.25	2.64	5.15	1.20	11.2
1O	295	-970	-12374	151	2074	-223	-19072	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.95	0.25	2.64	5.15	1.20	11.2
1P	295	-970	-12374	151	2074	-223	-19072	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.95	0.25	2.64	5.15	1.20	11.2
2	295	-1809	-18702	207	3381	-292	-28131	4.62	9.24	6.16	12.32	3	0.89	0.39	4.17	7.79	1.95	8.6
apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 3.08 asup= 9.24 staffe= 2 d 8 / 8.6 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	328	-970	-12920	151	2074	-272	-21282	4.62	9.24	6.16	9.24	2	0.89	0.26	2.70	5.38	1.20	11.2
1B	328	-970	-12920	151	2074	-272	-21282	4.62	9.24	6.16	9.24	2	0.89	0.26	2.70	5.38	1.20	11.2
1C	328	-970	-12920	151	2074	-272	-21282	4.62	9.24	6.16	9.24	2	0.89	0.26	2.70	5.38	1.20	11.2
1D	328	-970	-12920	151	2074	-272	-21282	4.62	9.24	6.16	9.24	2	0.89	0.26	2.70	5.38	1.20	11.2
1E	328	-970	-12920	151	2074	-272	-21282	4.62	9.24	6.16	9.24	2	0.89	0.26	2.70	5.38	1.20	11.2
1F	328	-970	-12920	151	2074	-272	-21282	4.62	9.24	6.16	9.24	2	0.89	0.26	2.70	5.38	1.20	11.2
1G	328	-970	-12920	151	2074	-272	-21282	4.62	9.24	6.16	9.24	2	0.89	0.26	2.70	5.38	1.20	11.2
1H	328	-970	-12920	151	2074	-272	-21282	4.62	9.24	6.16	9.24	2	0.89	0.26	2.70	5.38	1.20	11.2
1I	328	-970	-12920	151	2074	-272	-21282	4.62	9.24	6.16	9.24	2	0.89	0.26	2.70	5.38	1.20	11.2
1J	328	-970	-12920	151	2074	-272	-21282	4.62	9.24	6.16	9.24	2	0.89	0.26	2.70	5.38	1.20	11.2
1K	328	-970	-12920	151	2074	-272	-21282	4.62	9.24	6.16	9.24	2	0.89	0.26	2.70	5.38	1.20	11.2
1L	328	-970	-12920	151	2074	-272	-21282	4.62	9.24	6.16	9.24	2	0.89	0.26	2.70	5.38	1.20	11.2
1M	328	-970	-12920	151	2074	-272	-21282	4.62	9.24	6.16	9.24	2	0.89	0.26	2.70	5.38	1.20	11.2
1N	328	-970	-12920	151	2074	-272	-21282	4.62	9.24	6.16	9.24	2	0.89	0.26	2.70	5.38	1.20	11.2
1O	328	-970	-12920	151	2074	-272	-21282	4.62	9.24	6.16	9.24	2	0.89	0.26	2.70	5.38	1.20	11.2
1P	328	-970	-12920	151	2074	-272	-21282	4.62	9.24	6.16	9.24	2	0.89	0.26	2.70	5.38	1.20	11.2
2	328	-1809	-19530	207	3381	-360	-31470	4.62	9.24	6.16	12.32	3	1.00	0.40	4.26	8.13	1.95	8.4
apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 3.08 asup= 9.24 staffe= 2 d 8 / 8.4 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
ASTA NUM. 35 NI 11817 NF 13847 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)																		
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.																		
qy medio: 7.0000 7.2090 5.4468 19.6558 kg/cm																		
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato																		
NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	

	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-1142	12540	-39	-55	-173	-16830	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.84	0.15	1.44	5.22	0.03	11.2
1B	0	-1142	12540	-39	-55	-173	-16830	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.84	0.15	1.44	5.22	0.03	11.2
1C	0	-1142	12540	-39	-55	-173	-16830	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.84	0.15	1.44	5.22	0.03	11.2
1D	0	-1142	12540	-39	-55	-173	-16830	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.84	0.15	1.44	5.22	0.03	11.2
1E	0	-1142	12540	-39	-55	-173	-16830	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.84	0.15	1.44	5.22	0.03	11.2
1F	0	-1142</																

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

	2	0	-2438	19670	-58	-127	-257	-27340	3.08	9.24	6.16	10.78	4	0.98	0.24	2.33	8.19	0.07	11.2
apost= -- aant= 6.16 ainf= 3.08 asup= 7.70 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)																			
1A	35	-1142	11923	-39	-55	-159	-12511	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.77	0.14	1.37	4.96	0.03	11.2	
1B	35	-1142	11923	-39	-55	-159	-12511	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.77	0.14	1.37	4.96	0.03	11.2	
1C	35	-1142	11923	-39	-55	-159	-12511	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.77	0.14	1.37	4.96	0.03	11.2	
1D	35	-1142	11923	-39	-55	-159	-12511	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.77	0.14	1.37	4.96	0.03	11.2	
1E	35	-1142	11923	-39	-55	-159	-12511	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.77	0.14	1.37	4.96	0.03	11.2	
1F	35	-1142	11923	-39	-55	-159	-12511	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.77	0.14	1.37	4.96	0.03	11.2	
1G	35	-1142	11923	-39	-55	-159	-12511	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.77	0.14	1.37	4.96	0.03	11.2	
1H	35	-1142	11923	-39	-55	-159	-12511	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.77	0.14	1.37	4.96	0.03	11.2	
1I	35	-1142	11923	-39	-55	-159	-12511	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.77	0.14	1.37	4.96	0.03	11.2	
1J	35	-1142	11923	-39	-55	-159	-12511	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.77	0.14	1.37	4.96	0.03	11.2	
1K	35	-1142	11923	-39	-55	-159	-12511	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.77	0.14	1.37	4.96	0.03	11.2	
1L	35	-1142	11923	-39	-55	-159	-12511	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.77	0.14	1.37	4.96	0.03	11.2	
1M	35	-1142	11923	-39	-55	-159	-12511	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.77	0.14	1.37	4.96	0.03	11.2	
1N	35	-1142	11923	-39	-55	-159	-12511	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.77	0.14	1.37	4.96	0.03	11.2	
1O	35	-1142	11923	-39	-55	-159	-12511	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.77	0.14	1.37	4.96	0.03	11.2	
1P	35	-1142	11923	-39	-55	-159	-12511	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.77	0.14	1.37	4.96	0.03	11.2	
2	35	-2438	18729	-58	-127	-236	-20562	3.08	9.24	4.62	9.24	4	0.85	0.23	2.22	7.80	0.07	11.2	
apost= -- aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)																			
1A	71	-1142	11306	-39	-55	-145	-8409	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.68	0.14	1.30	4.71	0.03	11.2	
1B	71	-1142	11306	-39	-55	-145	-8409	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.68	0.14	1.30	4.71	0.03	11.2	
1C	71	-1142	11306	-39	-55	-145	-8409	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.68	0.14	1.30	4.71	0.03	11.2	
1D	71	-1142	11306	-39	-55	-145	-8409	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.68	0.14	1.30	4.71	0.03	11.2	
1E	71	-1142	11306	-39	-55	-145	-8409	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.68	0.14	1.30	4.71	0.03	11.2	
1F	71	-1142	11306	-39	-55	-145	-8409	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.68	0.14	1.30	4.71	0.03	11.2	
1G	71	-1142	11306	-39	-55	-145	-8409	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.68	0.14	1.30	4.71	0.03	11.2	
1H	71	-1142	11306	-39	-55	-145	-8409	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.68	0.14	1.30	4.71	0.03	11.2	
1I	71	-1142	11306	-39	-55	-145	-8409	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.68	0.14	1.30	4.71	0.03	11.2	
1J	71	-1142	11306	-39	-55	-145	-8409	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.68	0.14	1.30	4.71	0.03	11.2	
1K	71	-1142	11306	-39	-55	-145	-8409	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.68	0.14	1.30	4.71	0.03	11.2	
1L	71	-1142	11306	-39	-55	-145	-8409	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.68	0.14	1.30	4.71	0.03	11.2	
1M	71	-1142	11306	-39	-55	-145	-8409	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.68	0.14	1.30	4.71	0.03	11.2	
1N	71	-1142	11306	-39	-55	-145	-8409	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.68	0.14	1.30	4.71	0.03	11.2	
1O	71	-1142	11306	-39	-55	-145	-8409	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.68	0.14	1.30	4.71	0.03	11.2	
1P	71	-1142	11306	-39	-55	-145	-8409	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.68	0.14	1.30	4.71	0.03	11.2	
2	71	-2438	17788	-58	-127	-216	-14117	3.08	9.24	4.62	9.24	4	0.85	0.21	2.11	7.41	0.07	11.2	
apost= -- aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)																			
1A	106	-1142	10689	-39	-55	-131	-4525	3.08	9.24	3.08	9.24	4	0.52	0.13	1.23	4.45	0.03	16.8	
1B	106	-1142	10689	-39	-55	-131	-4525	3.08	9.24	3.08	9.24	4	0.52	0.13	1.23	4.45	0.03	16.8	
1C	106	-1142	10689	-39	-55	-131	-4525	3.08	9.24	3.08	9.24	4	0.52	0.13	1.23	4.45	0.03	16.8	
1D	106	-1142	10689	-39	-55	-131	-4525	3.08	9.24	3.08	9.24	4	0.52	0.13	1.23	4.45	0.03	16.8	
1E	106	-1142	10689	-39	-55	-131	-4525	3.08	9.24	3.08	9.24	4	0.52	0.13	1.23	4.45	0.03	16.8	
1F	106	-1142	10689	-39	-55	-131	-4525	3.08	9.24	3.08	9.24	4	0.52	0.13	1.23	4.45	0.03	16.8	
1G	106	-1142	10689	-39	-55	-131	-4525	3.08	9.24	3.08	9.24	4	0.52	0.13	1.23	4.45	0.03	16.8	
1H	106	-1142	10689	-39	-55	-131	-4525	3.08	9.24	3.08	9.24	4	0.52	0.13	1.23	4.45	0.03	16.8	
1I	106	-1142	10689	-39	-55	-131	-4525	3.08	9.24	3.08	9.24	4	0.52	0.13	1.23	4.45	0.03	16.8	
1J	106	-1142	10689	-39	-55	-131	-4525	3.08	9.24	3.08	9.24	4	0.52	0.13	1.23	4.45	0.03	16.8	
1K	106	-1142	10689	-39	-55	-131	-4525	3.08	9.24	3.08	9.24	4	0.52	0.13	1.23	4.45	0.03	16.8	
1L	106	-1142	10689	-39	-55	-131	-4525	3.08	9.24	3.08	9.24	4	0.52	0.13	1.23	4.45	0.03	16.8	
1M	106	-1142	10689	-39	-55	-131	-4525	3.08	9.24	3.08	9.24	4	0.52	0.13	1.23	4.45	0.03	16.8	
1N	106	-1142	10689	-39	-55	-131	-4525	3.08	9.24	3.08	9.24	4	0.52	0.13	1.23	4.45	0.03	16.8	
1O	106	-1142	10689	-39	-55	-131	-4525	3.08	9.24	3.08	9.24	4	0.52	0.13	1.23	4.45	0.03	16.8	
1P	106	-1142	10689	-39	-55	-131	-4525	3.08	9.24	3.08	9.24	4	0.52	0.13	1.23	4.45	0.03	16.8	
2	106	-2438	16847	-58	-127	-195	-8004	3.08	9.24	3.08	9.24	4	0.91	0.20	2.00	7.02	0.07	14.0	
apost= -- aant= 6.16 ainf= -- asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 14.0 (e armatura base = 4 X 1.54)																			
1A	141	-1142	10072	-39	-55	-117	-859	3.08	9.24	3.08	9.24	4	0.06	0.12	1.16	4.19	0.03	16.8	
1B	141	-1142	10072	-39	-55	-117	-859	3.08	9.24	3.08	9.24	4	0.06	0.12	1.16	4.19	0.03	16.8	
1C	141	-1142	10072	-39	-55	-117	-859	3.08	9.24	3.08	9.24	4	0.06	0.12	1.16	4.19	0.03	16.8	
1D	141	-1142	10072	-39	-55	-117	-859	3.08	9.24	3.08	9.24	4	0.06	0.12	1.16	4.19	0.03	16.8	
1E	141	-1142	10072	-39	-55	-117	-859	3.08	9.24	3.08	9.24	4	0.06	0.12	1.16	4.19	0.03	16.8	
1F	141	-1142	10072	-39	-55	-117	-859	3.08	9.24	3.08	9.24	4	0.06	0.12	1.16	4.19	0.03	16.8	
1G	141	-1142	10072	-39	-55	-117	-859	3.08	9.24	3.08	9.24	4	0.06	0.12	1.16	4.19	0.03	16.8	
1H	141	-1142	10072	-39	-55	-117	-859	3.08	9.24	3.08	9.24	4	0.06	0.12	1.16	4.19	0.03	16.8	
1I	141	-1142	10072	-39	-55	-117	-859	3.08	9.24	3.08	9.24	4	0.06	0.12	1.16	4.19	0.03	16.8	
1J	141	-1142	10072	-39	-55	-117	-859	3.08	9.24	3.08	9.24	4	0.06	0.12	1.16	4.19	0.03	16.8	
1K	141	-1142	10072	-39	-55	-117	-859	3.08	9.24	3.08	9.24	4	0.06	0.12	1.16	4.19	0.03	16.8	
1L	141	-1142	10072	-39	-55	-117	-859	3.08	9.24	3.08	9.24	4	0.06	0.12	1.16	4.19	0.03	16.8	
1M	141	-1142	10072	-39	-55	-117	-859	3.08	9.24	3.08	9.24	4	0.06	0.12	1.16	4.19	0.03	16.8	
1N	141	-1142	10072	-39	-55	-117	-859	3.08	9.24	3.08	9.24	4	0.06	0.12	1.16	4.19	0.03	16.8	
1O	141	-1142	10072	-39	-55	-117	-859	3.08	9.24	3.08	9.24	4	0.06	0.12	1.16	4.19	0.03	16.8	
1P	141	-1142	10072	-39	-55	-117	-859	3.08	9.24	3.08	9.24	4	0.06	0.12	1.16	4.19	0.03	16.8	
2	141	-2438	15906	-58	-127	-175	-2222	3.08	9.24	3.08	9.24	4	0.18	0.19	1.90	6.62	0.07	14.9	
apost= -- aant= 6.16 ainf= -- asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 14.9 (e armatura base = 4 X 1.54)																			
1A	177	-1142	9455	-39	-55	-103	2588	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.28	0.11	1.09	3.94	0.03	16.8	
1B	177	-1142	9455	-39	-55	-103	2588	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.28	0.11	1.09	3.94	0.03	16.8	
1C	177	-1142	9455	-39	-55	-103	2588	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.28	0.11	1.09	3.94	0.03	16.8	
1D	177	-1142	9455	-39	-55	-103	2588	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.28	0.11	1.09	3.94	0.03	16.8	

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1A	177	-1142	9455	-39	-55	-103	2588	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.28	0.11	1.09	3.94	0.03	16.8
1L	177	-1142	9455	-39	-55	-103	2588	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.28	0.11	1.09	3.94	0.03	16.8
1M	177	-1142	9455	-39	-55	-103	2588	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.28	0.11	1.09	3.94	0.03	16.8
1N	177	-1142	9455	-39	-55	-103	2588	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.28	0.11	1.09	3.94	0.03	16.8
1O	177	-1142	9455	-39	-55	-103	2588	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.28	0.11	1.09	3.94	0.03	16.8
1P	177	-1142	9455	-39	-55	-103	2588	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.28	0.11	1.09	3.94	0.03	16.8
2	177	-2438	14965	-58	-127	-154	3227	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.31	0.18	1.79	6.23	0.07	15.8
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 15.8 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	212	-1142	8839	-39	-55	-90	5819	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.68	0.11	1.02	3.68	0.03	16.8
1B	212	-1142	8839	-39	-55	-90	5819	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.68	0.11	1.02	3.68	0.03	16.8
1C	212	-1142	8839	-39	-55	-90	5819	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.68	0.11	1.02	3.68	0.03	16.8
1D	212	-1142	8839	-39	-55	-90	5819	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.68	0.11	1.02	3.68	0.03	16.8
1E	212	-1142	8839	-39	-55	-90	5819	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.68	0.11	1.02	3.68	0.03	16.8
1F	212	-1142	8839	-39	-55	-90	5819	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.68	0.11	1.02	3.68	0.03	16.8
1G	212	-1142	8839	-39	-55	-90	5819	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.68	0.11	1.02	3.68	0.03	16.8
1H	212	-1142	8839	-39	-55	-90	5819	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.68	0.11	1.02	3.68	0.03	16.8
1I	212	-1142	8839	-39	-55	-90	5819	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.68	0.11	1.02	3.68	0.03	16.8
1J	212	-1142	8839	-39	-55	-90	5819	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.68	0.11	1.02	3.68	0.03	16.8
1K	212	-1142	8839	-39	-55	-90	5819	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.68	0.11	1.02	3.68	0.03	16.8
1L	212	-1142	8839	-39	-55	-90	5819	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.68	0.11	1.02	3.68	0.03	16.8
1M	212	-1142	8839	-39	-55	-90	5819	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.68	0.11	1.02	3.68	0.03	16.8
1N	212	-1142	8839	-39	-55	-90	5819	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.68	0.11	1.02	3.68	0.03	16.8
1O	212	-1142	8839	-39	-55	-90	5819	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.68	0.11	1.02	3.68	0.03	16.8
1P	212	-1142	8839	-39	-55	-90	5819	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.68	0.11	1.02	3.68	0.03	16.8
2	212	-2438	14024	-58	-127	-134	8344	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.95	0.17	1.68	5.84	0.07	16.8
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	247	-1142	8222	-39	-55	-76	8831	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.71	0.10	0.95	0.00	0.00	16.8
1B	247	-1142	8222	-39	-55	-76	8831	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.71	0.10	0.95	0.00	0.00	16.8
1C	247	-1142	8222	-39	-55	-76	8831	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.71	0.10	0.95	0.00	0.00	16.8
1D	247	-1142	8222	-39	-55	-76	8831	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.71	0.10	0.95	0.00	0.00	16.8
1E	247	-1142	8222	-39	-55	-76	8831	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.71	0.10	0.95	0.00	0.00	16.8
1F	247	-1142	8222	-39	-55	-76	8831	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.71	0.10	0.95	0.00	0.00	16.8
1G	247	-1142	8222	-39	-55	-76	8831	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.71	0.10	0.95	0.00	0.00	16.8
1H	247	-1142	8222	-39	-55	-76	8831	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.71	0.10	0.95	0.00	0.00	16.8
1I	247	-1142	8222	-39	-55	-76	8831	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.71	0.10	0.95	0.00	0.00	16.8
1J	247	-1142	8222	-39	-55	-76	8831	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.71	0.10	0.95	0.00	0.00	16.8
1K	247	-1142	8222	-39	-55	-76	8831	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.71	0.10	0.95	0.00	0.00	16.8
1L	247	-1142	8222	-39	-55	-76	8831	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.71	0.10	0.95	0.00	0.00	16.8
1M	247	-1142	8222	-39	-55	-76	8831	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.71	0.10	0.95	0.00	0.00	16.8
1N	247	-1142	8222	-39	-55	-76	8831	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.71	0.10	0.95	0.00	0.00	16.8
1O	247	-1142	8222	-39	-55	-76	8831	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.71	0.10	0.95	0.00	0.00	16.8
1P	247	-1142	8222	-39	-55	-76	8831	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.71	0.10	0.95	0.00	0.00	16.8
2	247	-2438	13083	-58	-127	-113	13128	3.08	9.24	9.24	3.08	5	0.78	0.16	1.47	5.45	0.07	16.8
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	282	-1142	7605	-39	-55	-62	11625	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.95	0.09	0.89	0.00	0.00	16.8
1B	282	-1142	7605	-39	-55	-62	11625	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.95	0.09	0.89	0.00	0.00	16.8
1C	282	-1142	7605	-39	-55	-62	11625	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.95	0.09	0.89	0.00	0.00	16.8
1D	282	-1142	7605	-39	-55	-62	11625	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.95	0.09	0.89	0.00	0.00	16.8
1E	282	-1142	7605	-39	-55	-62	11625	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.95	0.09	0.89	0.00	0.00	16.8
1F	282	-1142	7605	-39	-55	-62	11625	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.95	0.09	0.89	0.00	0.00	16.8
1G	282	-1142	7605	-39	-55	-62	11625	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.95	0.09	0.89	0.00	0.00	16.8
1H	282	-1142	7605	-39	-55	-62	11625	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.95	0.09	0.89	0.00	0.00	16.8
1I	282	-1142	7605	-39	-55	-62	11625	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.95	0.09	0.89	0.00	0.00	16.8
1J	282	-1142	7605	-39	-55	-62	11625	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.95	0.09	0.89	0.00	0.00	16.8
1K	282	-1142	7605	-39	-55	-62	11625	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.95	0.09	0.89	0.00	0.00	16.8
1L	282	-1142	7605	-39	-55	-62	11625	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.95	0.09	0.89	0.00	0.00	16.8
1M	282	-1142	7605	-39	-55	-62	11625	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.95	0.09	0.89	0.00	0.00	16.8
1N	282	-1142	7605	-39	-55	-62	11625	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.95	0.09	0.89	0.00	0.00	16.8
1O	282	-1142	7605	-39	-55	-62	11625	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.95	0.09	0.89	0.00	0.00	16.8
1P	282	-1142	7605	-39	-55	-62	11625	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.95	0.09	0.89	0.00	0.00	16.8
2	282	-2438	12142	-58	-127	-93	17581	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.86	0.15	1.28	5.06	0.07	16.8
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	318	-1142	6988	-39	-55	-48	14201	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.88	0.08	0.79	0.00	0.00	16.8
1B	318	-1142	6988	-39	-55	-48	14201	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.88	0.08	0.79	0.00	0.00	16.8
1C	318	-1142	6988	-39	-55	-48	14201	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.88	0.08	0.79	0.00	0.00	16.8
1D	318	-1142	6988	-39	-55	-48	14201	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.88	0.08	0.79	0.00	0.00	16.8
1E	318	-1142	6988	-39	-55	-48	14201	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.88	0.08	0.79	0.00	0.00	16.8
1F	318	-1142	6988	-39	-55	-48	14201	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.88	0.08	0.79	0.00	0.00	16.8
1G	318	-1142	6988	-39	-55	-48	14201	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.88	0.08	0.79	0.00	0.00	16.8
1H	318	-1142	6988	-39	-55	-48	14201	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.88	0.08	0.79	0.00	0.00	16.8
1I	318	-1142	6988	-39	-55	-48	14201	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.88	0.08	0.79	0.00	0.00	16.8
1J	318	-1142	6988	-39	-55	-48	14201	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.88	0.08	0.79	0.00	0.00	16.8
1K	318	-1142	6988	-39	-55	-48	14201	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.88	0.08	0.79	0.00	0.00	16.8
1L	318	-1142	6988	-39	-55	-48	14201	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.88	0.08	0.79	0.00	0.00	16.8
1M	318	-1142	6988	-39	-55	-48	14201	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.88	0.08	0.79	0.00	0.00	16.8
1N	318	-1142	6988	-39	-55	-48	14201	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.88	0.08	0.79	0.00	0.00	16.8
1O	318	-1142	6988	-39	-55	-48	14201	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.88	0.08	0.79	0.00	0.00	16.8
1P	318	-1142	6988	-39	-55	-48	14201	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.88	0.08	0.79	0.00		

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1E	353	-1142	6371	-39	-55	-34	16560	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.08	0.68	0.00	0.00	16.8
1F	353	-1142	6371	-39	-55	-34	16560	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.08	0.68	0.00	0.00	16.8
1G	353	-1142	6371	-39	-55	-34	16560	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.08	0.68	0.00	0.00	16.8
1H	353	-1142	6371	-39	-55	-34	16560	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.08	0.68	0.00	0.00	16.8
1I	353	-1142	6371	-39	-55	-34	16560	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.08	0.68	0.00	0.00	16.8
1J	353	-1142	6371	-39	-55	-34	16560	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.08	0.68	0.00	0.00	16.8
1K	353	-1142	6371	-39	-55	-34	16560	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.08	0.68	0.00	0.00	16.8
1L	353	-1142	6371	-39	-55	-34	16560	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.08	0.68	0.00	0.00	16.8
1M	353	-1142	6371	-39	-55	-34	16560	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.08	0.68	0.00	0.00	16.8
1N	353	-1142	6371	-39	-55	-34	16560	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.08	0.68	0.00	0.00	16.8
1O	353	-1142	6371	-39	-55	-34	16560	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.08	0.68	0.00	0.00	16.8
1P	353	-1142	6371	-39	-55	-34	16560	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.08	0.68	0.00	0.00	16.8
2	353	-2438	10260	-58	-127	-52	25490	3.08	9.24	10.78	3.08	2	0.91	0.13	0.99	0.00	0.00	16.8

apost= -- aant= 6.16 ainf= 7.70 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 36 NI 13847 NF 13846 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 6.6420 5.0184 18.6604 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza			aswta	aswto	PASSO
--	--	-----			-----			-----				-----			-----			-----	
cm		kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m		cm	
1A	0	-870	1342	-13	-87	-20	16500	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.02	0.19	0.00	0.00	16.8	
1B	0	-870	1342	-13	-87	-20	16500	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.02	0.19	0.00	0.00	16.8	
1C	0	-870	1342	-13	-87	-20	16500	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.02	0.19	0.00	0.00	16.8	
1D	0	-870	1342	-13	-87	-20	16500	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.02	0.19	0.00	0.00	16.8	
1E	0	-870	1342	-13	-87	-20	16500	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.02	0.19	0.00	0.00	16.8	
1F	0	-870	1342	-13	-87	-20	16500	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.02	0.19	0.00	0.00	16.8	
1G	0	-870	1342	-13	-87	-20	16500	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.02	0.19	0.00	0.00	16.8	
1H	0	-870	1342	-13	-87	-20	16500	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.02	0.19	0.00	0.00	16.8	
1I	0	-870	1342	-13	-87	-20	16500	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.02	0.19	0.00	0.00	16.8	
1J	0	-870	1342	-13	-87	-20	16500	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.02	0.19	0.00	0.00	16.8	
1K	0	-870	1342	-13	-87	-20	16500	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.02	0.19	0.00	0.00	16.8	
1L	0	-870	1342	-13	-87	-20	16500	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.02	0.19	0.00	0.00	16.8	
1M	0	-870	1342	-13	-87	-20	16500	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.02	0.19	0.00	0.00	16.8	
1N	0	-870	1342	-13	-87	-20	16500	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.02	0.19	0.00	0.00	16.8	
1O	0	-870	1342	-13	-87	-20	16500	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.02	0.19	0.00	0.00	16.8	
1P	0	-870	1342	-13	-87	-20	16500	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.83	0.02	0.19	0.00	0.00	16.8	
2	0	-2043	2256	-34	-156	-58	25400	3.08	9.24	10.78	3.08	2	0.91	0.03	0.30	0.00	0.00	16.8	

apost= -- aant= 6.16 ainf= 7.70 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	33	-870	800	-13	-87	-15	16849	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.84	0.01	0.13	0.00	0.00	16.8	
1B	33	-870	800	-13	-87	-15	16849	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.84	0.01	0.13	0.00	0.00	16.8	
1C	33	-870	800	-13	-87	-15	16849	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.84	0.01	0.13	0.00	0.00	16.8	
1D	33	-870	800	-13	-87	-15	16849	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.84	0.01	0.13	0.00	0.00	16.8	
1E	33	-870	800	-13	-87	-15	16849	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.84	0.01	0.13	0.00	0.00	16.8	
1F	33	-870	800	-13	-87	-15	16849	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.84	0.01	0.13	0.00	0.00	16.8	
1G	33	-870	800	-13	-87	-15	16849	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.84	0.01	0.13	0.00	0.00	16.8	
1H	33	-870	800	-13	-87	-15	16849	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.84	0.01	0.13	0.00	0.00	16.8	
1I	33	-870	800	-13	-87	-15	16849	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.84	0.01	0.13	0.00	0.00	16.8	
1J	33	-870	800	-13	-87	-15	16849	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.84	0.01	0.13	0.00	0.00	16.8	
1K	33	-870	800	-13	-87	-15	16849	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.84	0.01	0.13	0.00	0.00	16.8	
1L	33	-870	800	-13	-87	-15	16849	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.84	0.01	0.13	0.00	0.00	16.8	
1M	33	-870	800	-13	-87	-15	16849	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.84	0.01	0.13	0.00	0.00	16.8	
1N	33	-870	800	-13	-87	-15	16849	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.84	0.01	0.13	0.00	0.00	16.8	
1O	33	-870	800	-13	-87	-15	16849	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.84	0.01	0.13	0.00	0.00	16.8	
1P	33	-870	800	-13	-87	-15	16849	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.84	0.01	0.13	0.00	0.00	16.8	
2	33	-2043	1434	-34	-156	-47	26000	3.08	9.24	10.78	3.08	2	0.93	0.02	0.22	0.00	0.00	16.8	

apost= -- aant= 6.16 ainf= 7.70 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	65	-870	257	-13	-87	-11	17020	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.01	0.08	0.00	0.00	16.8	
1B	65	-870	257	-13	-87	-11	17020	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.01	0.08	0.00	0.00	16.8	
1C	65	-870	257	-13	-87	-11	17020	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.01	0.08	0.00	0.00	16.8	
1D	65	-870	257	-13	-87	-11	17020	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.01	0.08	0.00	0.00	16.8	
1E	65	-870	257	-13	-87	-11	17020	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.01	0.08	0.00	0.00	16.8	
1F	65	-870	257	-13	-87	-11	17020	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.01	0.08	0.00	0.00	16.8	
1G	65	-870	257	-13	-87	-11	17020	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.01	0.08	0.00	0.00	16.8	
1H	65	-870	257	-13	-87	-11	17020	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.01	0.08	0.00	0.00	16.8	
1I	65	-870	257	-13	-87	-11	17020	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.01	0.08	0.00	0.00	16.8	
1J	65	-870	257	-13	-87	-11	17020	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.01	0.08	0.00	0.00	16.8	
1K	65	-870	257	-13	-87	-11	17020	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.01	0.08	0.00	0.00	16.8	
1L	65	-870	257	-13	-87	-11	17020	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.01	0.08	0.00	0.00	16.8	
1M	65	-870	257	-13	-87	-11	17020	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.01	0.08	0.00	0.00	16.8	
1N	65	-870	257	-13	-87	-11	17020	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.01	0.08	0.00	0.00	16.8	
1O	65	-870	257	-13	-87	-11	17020	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.01	0.08	0.00	0.00	16.8	
1P	65	-870	257	-13	-87	-11	17020	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.85	0.01	0.08	0.00	0.00	16.8	
2	65	-2043	611	-34	-156	-35	26333	3.08	9.24	10.78	3.08	2	0.95	0.02	0.15	0.00	0.00	16.8	

apost= -- aant= 6.16 ainf= 7.70 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	98	-870	-285	-13	-87	-7	17016	3.08	3.08	9.24	3.08	2	0.85	0.01	0.08	0.00	0.00	16.8
1B	98	-870	-285	-13	-87	-7	17016	3.08	3.08	9.24	3.08	2	0.85	0.01	0.08	0.00	0.00	16.8
1C	98	-870	-285	-13	-87	-7	17016	3.08	3.08	9.24	3.08	2	0.85	0.01	0.08	0.00	0.00	16.8
1D	98	-870	-285	-13	-87	-7	17016	3.08	3.08	9.24	3.08	2	0.85	0.01	0.08	0.00	0.00	16.8
1E	98	-870	-285	-13	-87	-7	17016	3.08	3.08	9.24	3.08	2	0.85	0.01	0.08	0.00	0.00	16.8

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1A	260	-870	-2996	-13	-87	14	14344	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.89	0.04	0.38	0.00	0.00	16.8
1B	260	-870	-2996	-13	-87	14	14344	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.89	0.04	0.38	0.00	0.00	16.8
1C	260	-870	-2996	-13	-87	14	14344	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.89	0.04	0.38	0.00	0.00	16.8
1D	260	-870	-2996	-13	-87	14	14344	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.89	0.04	0.38	0.00	0.00	16.8
1E	260	-870	-2996	-13	-87	14	14344	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.89	0.04	0.38	0.00	0.00	16.8
1F	260	-870	-2996	-13	-87	14	14344	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.89	0.04	0.38	0.00	0.00	16.8
1G	260	-870	-2996	-13	-87	14	14344	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.89	0.04	0.38	0.00	0.00	16.8
1H	260	-870	-2996	-13	-87	14	14344	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.89	0.04	0.38	0.00	0.00	16.8
1I	260	-870	-2996	-13	-87	14	14344	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.89	0.04	0.38	0.00	0.00	16.8
1J	260	-870	-2996	-13	-87	14	14344	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.89	0.04	0.38	0.00	0.00	16.8
1K	260	-870	-2996	-13	-87	14	14344	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.89	0.04	0.38	0.00	0.00	16.8
1L	260	-870	-2996	-13	-87	14	14344	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.89	0.04	0.38	0.00	0.00	16.8
1M	260	-870	-2996	-13	-87	14	14344	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.89	0.04	0.38	0.00	0.00	16.8
1N	260	-870	-2996	-13	-87	14	14344	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.89	0.04	0.38	0.00	0.00	16.8
10	260	-870	-2996	-13	-87	14	14344	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.89	0.04	0.38	0.00	0.00	16.8
1P	260	-870	-2996	-13	-87	14	14344	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.89	0.04	0.38	0.00	0.00	16.8
2	260	-2043	-4324	-34	-156	32	22703	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.94	0.06	0.50	0.00	0.00	16.8

apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	293	-870	-3539	-13	-87	18	13281	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.05	0.44	0.00	0.00	16.8
1B	293	-870	-3539	-13	-87	18	13281	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.05	0.44	0.00	0.00	16.8
1C	293	-870	-3539	-13	-87	18	13281	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.05	0.44	0.00	0.00	16.8
1D	293	-870	-3539	-13	-87	18	13281	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.05	0.44	0.00	0.00	16.8
1E	293	-870	-3539	-13	-87	18	13281	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.05	0.44	0.00	0.00	16.8
1F	293	-870	-3539	-13	-87	18	13281	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.05	0.44	0.00	0.00	16.8
1G	293	-870	-3539	-13	-87	18	13281	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.05	0.44	0.00	0.00	16.8
1H	293	-870	-3539	-13	-87	18	13281	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.05	0.44	0.00	0.00	16.8
1I	293	-870	-3539	-13	-87	18	13281	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.05	0.44	0.00	0.00	16.8
1J	293	-870	-3539	-13	-87	18	13281	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.05	0.44	0.00	0.00	16.8
1K	293	-870	-3539	-13	-87	18	13281	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.05	0.44	0.00	0.00	16.8
1L	293	-870	-3539	-13	-87	18	13281	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.05	0.44	0.00	0.00	16.8
1M	293	-870	-3539	-13	-87	18	13281	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.05	0.44	0.00	0.00	16.8
1N	293	-870	-3539	-13	-87	18	13281	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.05	0.44	0.00	0.00	16.8
10	293	-870	-3539	-13	-87	18	13281	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.05	0.44	0.00	0.00	16.8
1P	293	-870	-3539	-13	-87	18	13281	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.05	0.44	0.00	0.00	16.8
2	293	-2043	-5147	-34	-156	43	21160	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.88	0.07	0.58	0.00	0.00	16.8

apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	326	-870	-4081	-13	-87	23	12040	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.99	0.05	0.51	0.00	0.00	16.8
1B	326	-870	-4081	-13	-87	23	12040	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.99	0.05	0.51	0.00	0.00	16.8
1C	326	-870	-4081	-13	-87	23	12040	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.99	0.05	0.51	0.00	0.00	16.8
1D	326	-870	-4081	-13	-87	23	12040	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.99	0.05	0.51	0.00	0.00	16.8
1E	326	-870	-4081	-13	-87	23	12040	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.99	0.05	0.51	0.00	0.00	16.8
1F	326	-870	-4081	-13	-87	23	12040	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.99	0.05	0.51	0.00	0.00	16.8
1G	326	-870	-4081	-13	-87	23	12040	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.99	0.05	0.51	0.00	0.00	16.8
1H	326	-870	-4081	-13	-87	23	12040	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.99	0.05	0.51	0.00	0.00	16.8
1I	326	-870	-4081	-13	-87	23	12040	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.99	0.05	0.51	0.00	0.00	16.8
1J	326	-870	-4081	-13	-87	23	12040	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.99	0.05	0.51	0.00	0.00	16.8
1K	326	-870	-4081	-13	-87	23	12040	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.99	0.05	0.51	0.00	0.00	16.8
1L	326	-870	-4081	-13	-87	23	12040	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.99	0.05	0.51	0.00	0.00	16.8
1M	326	-870	-4081	-13	-87	23	12040	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.99	0.05	0.51	0.00	0.00	16.8
1N	326	-870	-4081	-13	-87	23	12040	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.99	0.05	0.51	0.00	0.00	16.8
10	326	-870	-4081	-13	-87	23	12040	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.99	0.05	0.51	0.00	0.00	16.8
1P	326	-870	-4081	-13	-87	23	12040	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.99	0.05	0.51	0.00	0.00	16.8
2	326	-2043	-5969	-34	-156	54	19350	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.95	0.08	0.69	0.00	0.00	16.8

apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 37 NI 13846 NF 13841 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 6.6420 5.0184 18.6604 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m		cm
1A	0	-658	-9071	31	464	19	12170	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.13	1.28	3.78	0.27	16.8
1B	0	-658	-9071	31	464	19	12170	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.13	1.28	3.78	0.27	16.8
1C	0	-658	-9071	31	464	19	12170	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.13	1.28	3.78	0.27	16.8
1D	0	-658	-9071	31	464	19	12170	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.13	1.28	3.78	0.27	16.8
1E	0	-658	-9071	31	464	19	12170	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.13	1.28	3.78	0.27	16.8
1F	0	-658	-9071	31	464	19	12170	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.13	1.28	3.78	0.27	16.8
1G	0	-658	-9071	31	464	19	12170	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.13	1.28	3.78	0.27	16.8
1H	0	-658	-9071	31	464	19	12170	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.13	1.28	3.78	0.27	16.8
1I	0	-658	-9071	31	464	19	12170	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.13	1.28	3.78	0.27	16.8
1J	0	-658	-9071	31	464	19	12170	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.13	1.28	3.78	0.27	16.8
1K	0	-658	-9071	31	464	19	12170	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.13	1.28	3.78	0.27	16.8
1L	0	-658	-9071	31	464	19	12170	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.13	1.28	3.78	0.27	16.8
1M	0	-658	-9071	31	464	19	12170	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.13	1.28	3.78	0.27	16.8
1N	0	-658	-9071	31	464	19	12170	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.13	1.28	3.78	0.27	16.8
10	0	-658	-9071	31	464	19	12170	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.13	1.28	3.78	0.27	16.8
1P	0	-658	-9071	31	464	19	12170	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.13	1.28	3.78	0.27	16.8
2	0	-1734	-13950	24	773	8	19550	3.08	3.08	9.24	3.08	2	0.97	0.20	1.87	5.81	0.45	15.0

apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 15.0 (e armatura base = 4 X 1.54)

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1P	164	-658	-11800	31	464	-33	-4942	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.59	0.16	1.59	4.91	0.27	16.8
2	164	-1734	-18095	24	773	-31	-6720	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.77	0.25	2.52	7.53	0.45	11.9
apost= -- aant= 6.16 ainf= -- asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 11.9 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	197	-658	-12346	31	464	-43	-8901	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.73	0.17	1.65	5.14	0.27	16.8
1B	197	-658	-12346	31	464	-43	-8901	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.73	0.17	1.65	5.14	0.27	16.8
1C	197	-658	-12346	31	464	-43	-8901	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.73	0.17	1.65	5.14	0.27	16.8
1D	197	-658	-12346	31	464	-43	-8901	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.73	0.17	1.65	5.14	0.27	16.8
1E	197	-658	-12346	31	464	-43	-8901	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.73	0.17	1.65	5.14	0.27	16.8
1F	197	-658	-12346	31	464	-43	-8901	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.73	0.17	1.65	5.14	0.27	16.8
1G	197	-658	-12346	31	464	-43	-8901	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.73	0.17	1.65	5.14	0.27	16.8
1H	197	-658	-12346	31	464	-43	-8901	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.73	0.17	1.65	5.14	0.27	16.8
1I	197	-658	-12346	31	464	-43	-8901	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.73	0.17	1.65	5.14	0.27	16.8
1J	197	-658	-12346	31	464	-43	-8901	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.73	0.17	1.65	5.14	0.27	16.8
1K	197	-658	-12346	31	464	-43	-8901	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.73	0.17	1.65	5.14	0.27	16.8
1L	197	-658	-12346	31	464	-43	-8901	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.73	0.17	1.65	5.14	0.27	16.8
1M	197	-658	-12346	31	464	-43	-8901	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.73	0.17	1.65	5.14	0.27	16.8
1N	197	-658	-12346	31	464	-43	-8901	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.73	0.17	1.65	5.14	0.27	16.8
1O	197	-658	-12346	31	464	-43	-8901	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.73	0.17	1.65	5.14	0.27	16.8
1P	197	-658	-12346	31	464	-43	-8901	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.73	0.17	1.65	5.14	0.27	16.8
2	197	-1734	-18924	24	773	-39	-12788	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.78	0.26	2.61	7.88	0.45	11.5
apost= -- aant= 6.16 ainf= -- asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 11.5 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	230	-658	-12892	31	464	-53	-13040	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.81	0.18	1.71	5.37	0.27	16.8
1B	230	-658	-12892	31	464	-53	-13040	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.81	0.18	1.71	5.37	0.27	16.8
1C	230	-658	-12892	31	464	-53	-13040	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.81	0.18	1.71	5.37	0.27	16.8
1D	230	-658	-12892	31	464	-53	-13040	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.81	0.18	1.71	5.37	0.27	16.8
1E	230	-658	-12892	31	464	-53	-13040	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.81	0.18	1.71	5.37	0.27	16.8
1F	230	-658	-12892	31	464	-53	-13040	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.81	0.18	1.71	5.37	0.27	16.8
1G	230	-658	-12892	31	464	-53	-13040	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.81	0.18	1.71	5.37	0.27	16.8
1H	230	-658	-12892	31	464	-53	-13040	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.81	0.18	1.71	5.37	0.27	16.8
1I	230	-658	-12892	31	464	-53	-13040	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.81	0.18	1.71	5.37	0.27	16.8
1J	230	-658	-12892	31	464	-53	-13040	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.81	0.18	1.71	5.37	0.27	16.8
1K	230	-658	-12892	31	464	-53	-13040	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.81	0.18	1.71	5.37	0.27	16.8
1L	230	-658	-12892	31	464	-53	-13040	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.81	0.18	1.71	5.37	0.27	16.8
1M	230	-658	-12892	31	464	-53	-13040	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.81	0.18	1.71	5.37	0.27	16.8
1N	230	-658	-12892	31	464	-53	-13040	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.81	0.18	1.71	5.37	0.27	16.8
1O	230	-658	-12892	31	464	-53	-13040	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.81	0.18	1.71	5.37	0.27	16.8
1P	230	-658	-12892	31	464	-53	-13040	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.81	0.18	1.71	5.37	0.27	16.8
2	230	-1734	-19753	24	773	-47	-19129	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.95	0.27	2.70	8.23	0.45	11.0
apost= -- aant= 6.16 ainf= -- asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 11.0 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	262	-658	-13438	31	464	-64	-17358	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.87	0.18	1.78	5.60	0.27	11.2
1B	262	-658	-13438	31	464	-64	-17358	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.87	0.18	1.78	5.60	0.27	11.2
1C	262	-658	-13438	31	464	-64	-17358	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.87	0.18	1.78	5.60	0.27	11.2
1D	262	-658	-13438	31	464	-64	-17358	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.87	0.18	1.78	5.60	0.27	11.2
1E	262	-658	-13438	31	464	-64	-17358	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.87	0.18	1.78	5.60	0.27	11.2
1F	262	-658	-13438	31	464	-64	-17358	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.87	0.18	1.78	5.60	0.27	11.2
1G	262	-658	-13438	31	464	-64	-17358	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.87	0.18	1.78	5.60	0.27	11.2
1H	262	-658	-13438	31	464	-64	-17358	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.87	0.18	1.78	5.60	0.27	11.2
1I	262	-658	-13438	31	464	-64	-17358	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.87	0.18	1.78	5.60	0.27	11.2
1J	262	-658	-13438	31	464	-64	-17358	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.87	0.18	1.78	5.60	0.27	11.2
1K	262	-658	-13438	31	464	-64	-17358	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.87	0.18	1.78	5.60	0.27	11.2
1L	262	-658	-13438	31	464	-64	-17358	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.87	0.18	1.78	5.60	0.27	11.2
1M	262	-658	-13438	31	464	-64	-17358	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.87	0.18	1.78	5.60	0.27	11.2
1N	262	-658	-13438	31	464	-64	-17358	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.87	0.18	1.78	5.60	0.27	11.2
1O	262	-658	-13438	31	464	-64	-17358	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.87	0.18	1.78	5.60	0.27	11.2
1P	262	-658	-13438	31	464	-64	-17358	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.87	0.18	1.78	5.60	0.27	11.2
2	262	-1734	-20582	24	773	-55	-25741	3.08	9.24	6.16	10.78	2	0.93	0.28	2.80	8.57	0.45	10.6
apost= -- aant= 6.16 ainf= 3.08 asup= 7.70 staffe= 2 d 8 / 10.6 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	295	-658	-13984	31	464	-74	-21854	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.92	0.19	1.84	5.82	0.27	11.2
1B	295	-658	-13984	31	464	-74	-21854	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.92	0.19	1.84	5.82	0.27	11.2
1C	295	-658	-13984	31	464	-74	-21854	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.92	0.19	1.84	5.82	0.27	11.2
1D	295	-658	-13984	31	464	-74	-21854	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.92	0.19	1.84	5.82	0.27	11.2
1E	295	-658	-13984	31	464	-74	-21854	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.92	0.19	1.84	5.82	0.27	11.2
1F	295	-658	-13984	31	464	-74	-21854	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.92	0.19	1.84	5.82	0.27	11.2
1G	295	-658	-13984	31	464	-74	-21854	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.92	0.19	1.84	5.82	0.27	11.2
1H	295	-658	-13984	31	464	-74	-21854	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.92	0.19	1.84	5.82	0.27	11.2
1I	295	-658	-13984	31	464	-74	-21854	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.92	0.19	1.84	5.82	0.27	11.2
1J	295	-658	-13984	31	464	-74	-21854	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.92	0.19	1.84	5.82	0.27	11.2
1K	295	-658	-13984	31	464	-74	-21854	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.92	0.19	1.84	5.82	0.27	11.2
1L	295	-658	-13984	31	464	-74	-21854	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.92	0.19	1.84	5.82	0.27	11.2
1M	295	-658	-13984	31	464	-74	-21854	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.92	0.19	1.84	5.82	0.27	11.2
1N	295	-658	-13984	31	464	-74	-21854	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.92	0.19	1.84	5.82	0.27	11.2
1O	295	-658	-13984	31	464	-74	-21854	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.92	0.19	1.84	5.82	0.27	11.2
1P	295	-658	-13984	31	464	-74	-21854	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.92	0.19	1.84	5.82	0.27	11.2
2	295	-1734	-21411	24	773	-63	-32625	3.08	9.24	7.70	13.85	2	0.93	0.29	2.89	8.92	0.45	10.2
apost= -- aant= 6.16 ainf= 4.62 asup= 10.78 staffe= 2 d 8 / 10.2 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	328	-658	-14530	31	464	-84	-24350	3.08	9.24	6.16	10.78	2	0.88	0.19	1.90	6.05	0.27	11.2
1B	328	-658	-14530	31	464	-84	-24350	3.08	9.24	6.16	10.78	2	0.88	0.19	1.90	6.05	0.27	11.2
1C	328	-658	-14530	31	464	-84	-24350	3.08	9.24	6.16	10.78	2	0.88	0.19	1.90			

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1I	328	-658	-14530	31	464	-84	-24350	3.08	9.24	6.16	10.78	2	0.88	0.19	1.90	6.05	0.27	11.2
1J	328	-658	-14530	31	464	-84	-24350	3.08	9.24	6.16	10.78	2	0.88	0.19	1.90	6.05	0.27	11.2
1K	328	-658	-14530	31	464	-84	-24350	3.08	9.24	6.16	10.78	2	0.88	0.19	1.90	6.05	0.27	11.2
1L	328	-658	-14530	31	464	-84	-24350	3.08	9.24	6.16	10.78	2	0.88	0.19	1.90	6.05	0.27	11.2
1M	328	-658	-14530	31	464	-84	-24350	3.08	9.24	6.16	10.78	2	0.88	0.19	1.90	6.05	0.27	11.2
1N	328	-658	-14530	31	464	-84	-24350	3.08	9.24	6.16	10.78	2	0.88	0.19	1.90	6.05	0.27	11.2
10	328	-658	-14530	31	464	-84	-24350	3.08	9.24	6.16	10.78	2	0.88	0.19	1.90	6.05	0.27	11.2
1P	328	-658	-14530	31	464	-84	-24350	3.08	9.24	6.16	10.78	2	0.88	0.19	1.90	6.05	0.27	11.2
2	328	-1734	-22240	24	773	-71	-36444	3.08	9.24	7.70	15.39	2	0.94	0.30	2.98	9.26	0.45	9.9

apost= -- aant= 6.16 ainf= 4.62 asup= 12.32 staffe= 2 d 8 / 9.9 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 38 NI 11816 NF 13850 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 6.7195 5.4468 19.1663 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-650	13290	-157	111	-299	-20120	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.85	0.16	1.54	5.53	0.06	11.2
1B	0	-650	13290	-157	111	-299	-20120	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.85	0.16	1.54	5.53	0.06	11.2
1C	0	-650	13290	-157	111	-299	-20120	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.85	0.16	1.54	5.53	0.06	11.2
1D	0	-650	13290	-157	111	-299	-20120	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.85	0.16	1.54	5.53	0.06	11.2
1E	0	-650	13290	-157	111	-299	-20120	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.85	0.16	1.54	5.53	0.06	11.2
1F	0	-650	13290	-157	111	-299	-20120	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.85	0.16	1.54	5.53	0.06	11.2
1G	0	-650	13290	-157	111	-299	-20120	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.85	0.16	1.54	5.53	0.06	11.2
1H	0	-650	13290	-157	111	-299	-20120	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.85	0.16	1.54	5.53	0.06	11.2
1I	0	-650	13290	-157	111	-299	-20120	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.85	0.16	1.54	5.53	0.06	11.2
1J	0	-650	13290	-157	111	-299	-20120	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.85	0.16	1.54	5.53	0.06	11.2
1K	0	-650	13290	-157	111	-299	-20120	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.85	0.16	1.54	5.53	0.06	11.2
1L	0	-650	13290	-157	111	-299	-20120	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.85	0.16	1.54	5.53	0.06	11.2
1M	0	-650	13290	-157	111	-299	-20120	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.85	0.16	1.54	5.53	0.06	11.2
1N	0	-650	13290	-157	111	-299	-20120	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.85	0.16	1.54	5.53	0.06	11.2
1O	0	-650	13290	-157	111	-299	-20120	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.85	0.16	1.54	5.53	0.06	11.2
1P	0	-650	13290	-157	111	-299	-20120	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.85	0.16	1.54	5.53	0.06	11.2
2	0	-1796	21040	-237	141	-461	-32920	3.08	9.24	7.70	13.85	2	0.93	0.25	2.47	8.76	0.08	11.2

apost= -- aant= 6.16 ainf= 4.62 asup= 10.78 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	35	-650	12691	-157	111	-244	-15532	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.97	0.15	1.48	5.28	0.06	11.2
1B	35	-650	12691	-157	111	-244	-15532	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.97	0.15	1.48	5.28	0.06	11.2
1C	35	-650	12691	-157	111	-244	-15532	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.97	0.15	1.48	5.28	0.06	11.2
1D	35	-650	12691	-157	111	-244	-15532	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.97	0.15	1.48	5.28	0.06	11.2
1E	35	-650	12691	-157	111	-244	-15532	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.97	0.15	1.48	5.28	0.06	11.2
1F	35	-650	12691	-157	111	-244	-15532	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.97	0.15	1.48	5.28	0.06	11.2
1G	35	-650	12691	-157	111	-244	-15532	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.97	0.15	1.48	5.28	0.06	11.2
1H	35	-650	12691	-157	111	-244	-15532	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.97	0.15	1.48	5.28	0.06	11.2
1I	35	-650	12691	-157	111	-244	-15532	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.97	0.15	1.48	5.28	0.06	11.2
1J	35	-650	12691	-157	111	-244	-15532	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.97	0.15	1.48	5.28	0.06	11.2
1K	35	-650	12691	-157	111	-244	-15532	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.97	0.15	1.48	5.28	0.06	11.2
1L	35	-650	12691	-157	111	-244	-15532	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.97	0.15	1.48	5.28	0.06	11.2
1M	35	-650	12691	-157	111	-244	-15532	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.97	0.15	1.48	5.28	0.06	11.2
1N	35	-650	12691	-157	111	-244	-15532	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.97	0.15	1.48	5.28	0.06	11.2
10	35	-650	12691	-157	111	-244	-15532	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.97	0.15	1.48	5.28	0.06	11.2
1P	35	-650	12691	-157	111	-244	-15532	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.97	0.15	1.48	5.28	0.06	11.2
2	35	-1796	20122	-237	141	-378	-25655	3.08	9.24	6.16	10.78	3	0.92	0.24	2.36	8.38	0.08	11.2

apost= -- aant= 6.16 ainf= 3.08 asup= 7.70 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	71	-650	12091	-157	111	-188	-11156	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.92	0.15	1.41	5.03	0.06	11.2
1B	71	-650	12091	-157	111	-188	-11156	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.92	0.15	1.41	5.03	0.06	11.2
1C	71	-650	12091	-157	111	-188	-11156	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.92	0.15	1.41	5.03	0.06	11.2
1D	71	-650	12091	-157	111	-188	-11156	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.92	0.15	1.41	5.03	0.06	11.2
1E	71	-650	12091	-157	111	-188	-11156	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.92	0.15	1.41	5.03	0.06	11.2
1F	71	-650	12091	-157	111	-188	-11156	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.92	0.15	1.41	5.03	0.06	11.2
1G	71	-650	12091	-157	111	-188	-11156	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.92	0.15	1.41	5.03	0.06	11.2
1H	71	-650	12091	-157	111	-188	-11156	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.92	0.15	1.41	5.03	0.06	11.2
1I	71	-650	12091	-157	111	-188	-11156	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.92	0.15	1.41	5.03	0.06	11.2
1J	71	-650	12091	-157	111	-188	-11156	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.92	0.15	1.41	5.03	0.06	11.2
1K	71	-650	12091	-157	111	-188	-11156	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.92	0.15	1.41	5.03	0.06	11.2
1L	71	-650	12091	-157	111	-188	-11156	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.92	0.15	1.41	5.03	0.06	11.2
1M	71	-650	12091	-157	111	-188	-11156	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.92	0.15	1.41	5.03	0.06	11.2
1N	71	-650	12091	-157	111	-188	-11156	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.92	0.15	1.41	5.03	0.06	11.2
10	71	-650	12091	-157	111	-188	-11156	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.92	0.15	1.41	5.03	0.06	11.2
1P	71	-650	12091	-157	111	-188	-11156	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.92	0.15	1.41	5.03	0.06	11.2
2	71	-1796	19204	-237	141	-294	-18714	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.93	0.23	2.26	8.00	0.08	11.2

apost= -- aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	106	-650	11492	-157	111	-133	-6991	3.08	9.24	3.08	9.24	3	0.85	0.14	1.34	4.79	0.06	16.8
1B	106	-650	11492	-157	111	-133	-6991	3.08	9.24	3.08	9.24	3	0.85	0.14	1.34	4.79	0.06	16.8
1C	106	-650	11492	-157	111	-133	-6991	3.08	9.24	3.08	9.24	3	0.85	0.14	1.34	4.79	0.06	16.8
1D	106	-650	11492	-157	111	-133	-6991	3.08	9.24	3.08	9.24	3	0.85	0.14	1.34	4.79	0.06	16.8
1E	106	-650	11492	-157	111	-133	-6991	3.08	9.24	3.08	9.24	3	0.85	0.14	1.34	4.79	0.06	16.8
1F	106	-650	11492	-157	111	-133	-6991	3.08	9.24	3.08	9.24	3	0.85	0.14	1.34	4.79	0.06	16.8
1G	106	-650	11492	-157	111	-133	-6991	3.08	9.24	3.08	9.24	3	0.85	0.14	1.34	4.79	0.06	16.8
1H	106	-650	11492	-157	111	-133	-6991	3.08	9.24	3.08	9.24	3	0.85	0.14	1.34	4.79	0.06	16.8
1I	106	-650	11492	-157	111	-133	-6991	3.08	9.24	3.08	9.24	3	0.85	0.14	1.34	4.79	0.06	16.8

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1D	282	-650	8496	-157	111	144	10654	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.88	0.11	1.01	3.54	0.06	16.8
1E	282	-650	8496	-157	111	144	10654	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.88	0.11	1.01	3.54	0.06	16.8
1F	282	-650	8496	-157	111	144	10654	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.88	0.11	1.01	3.54	0.06	16.8
1G	282	-650	8496	-157	111	144	10654	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.88	0.11	1.01	3.54	0.06	16.8
1H	282	-650	8496	-157	111	144	10654	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.88	0.11	1.01	3.54	0.06	16.8
1I	282	-650	8496	-157	111	144	10654	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.88	0.11	1.01	3.54	0.06	16.8
1J	282	-650	8496	-157	111	144	10654	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.88	0.11	1.01	3.54	0.06	16.8
1K	282	-650	8496	-157	111	144	10654	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.88	0.11	1.01	3.54	0.06	16.8
1L	282	-650	8496	-157	111	144	10654	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.88	0.11	1.01	3.54	0.06	16.8
1M	282	-650	8496	-157	111	144	10654	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.88	0.11	1.01	3.54	0.06	16.8
1N	282	-650	8496	-157	111	144	10654	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.88	0.11	1.01	3.54	0.06	16.8
1O	282	-650	8496	-157	111	144	10654	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.88	0.11	1.01	3.54	0.06	16.8
1P	282	-650	8496	-157	111	144	10654	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.88	0.11	1.01	3.54	0.06	16.8
2	282	-1796	13696	-237	141	209	16122	9.24	3.08	9.24	3.08	4	0.99	0.17	1.56	5.70	0.08	16.8

apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	318	-650	7896	-157	111	200	13548	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.85	0.10	0.93	0.00	0.00	16.8
1B	318	-650	7896	-157	111	200	13548	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.85	0.10	0.93	0.00	0.00	16.8
1C	318	-650	7896	-157	111	200	13548	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.85	0.10	0.93	0.00	0.00	16.8
1D	318	-650	7896	-157	111	200	13548	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.85	0.10	0.93	0.00	0.00	16.8
1E	318	-650	7896	-157	111	200	13548	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.85	0.10	0.93	0.00	0.00	16.8
1F	318	-650	7896	-157	111	200	13548	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.85	0.10	0.93	0.00	0.00	16.8
1G	318	-650	7896	-157	111	200	13548	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.85	0.10	0.93	0.00	0.00	16.8
1H	318	-650	7896	-157	111	200	13548	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.85	0.10	0.93	0.00	0.00	16.8
1I	318	-650	7896	-157	111	200	13548	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.85	0.10	0.93	0.00	0.00	16.8
1J	318	-650	7896	-157	111	200	13548	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.85	0.10	0.93	0.00	0.00	16.8
1K	318	-650	7896	-157	111	200	13548	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.85	0.10	0.93	0.00	0.00	16.8
1L	318	-650	7896	-157	111	200	13548	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.85	0.10	0.93	0.00	0.00	16.8
1M	318	-650	7896	-157	111	200	13548	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.85	0.10	0.93	0.00	0.00	16.8
1N	318	-650	7896	-157	111	200	13548	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.85	0.10	0.93	0.00	0.00	16.8
1O	318	-650	7896	-157	111	200	13548	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.85	0.10	0.93	0.00	0.00	16.8
1P	318	-650	7896	-157	111	200	13548	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.85	0.10	0.93	0.00	0.00	16.8
2	318	-1796	12778	-237	141	293	20793	9.24	3.08	9.24	3.08	3	0.86	0.16	1.29	5.32	0.08	16.8

apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	353	-650	7297	-157	111	255	16230	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.09	0.81	0.00	0.00	16.8
1B	353	-650	7297	-157	111	255	16230	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.09	0.81	0.00	0.00	16.8
1C	353	-650	7297	-157	111	255	16230	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.09	0.81	0.00	0.00	16.8
1D	353	-650	7297	-157	111	255	16230	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.09	0.81	0.00	0.00	16.8
1E	353	-650	7297	-157	111	255	16230	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.09	0.81	0.00	0.00	16.8
1F	353	-650	7297	-157	111	255	16230	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.09	0.81	0.00	0.00	16.8
1G	353	-650	7297	-157	111	255	16230	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.09	0.81	0.00	0.00	16.8
1H	353	-650	7297	-157	111	255	16230	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.09	0.81	0.00	0.00	16.8
1I	353	-650	7297	-157	111	255	16230	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.09	0.81	0.00	0.00	16.8
1J	353	-650	7297	-157	111	255	16230	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.09	0.81	0.00	0.00	16.8
1K	353	-650	7297	-157	111	255	16230	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.09	0.81	0.00	0.00	16.8
1L	353	-650	7297	-157	111	255	16230	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.09	0.81	0.00	0.00	16.8
1M	353	-650	7297	-157	111	255	16230	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.09	0.81	0.00	0.00	16.8
1N	353	-650	7297	-157	111	255	16230	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.09	0.81	0.00	0.00	16.8
1O	353	-650	7297	-157	111	255	16230	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.09	0.81	0.00	0.00	16.8
1P	353	-650	7297	-157	111	255	16230	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.09	0.81	0.00	0.00	16.8
2	353	-1796	11860	-237	141	377	25140	9.24	3.08	10.78	3.08	3	0.90	0.15	1.15	4.94	0.08	16.8

apost= 6.16 aant= -- ainf= 7.70 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 39 NI 13850 NF 13849 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 6.1910 5.0184 18.2094 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq				Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm		
1A	0	-816	1579	19	-13	93	16130	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.81	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
1B	0	-816	1579	19	-13	93	16130	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.81	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
1C	0	-816	1579	19	-13	93	16130	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.81	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
1D	0	-816	1579	19	-13	93	16130	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.81	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
1E	0	-816	1579	19	-13	93	16130	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.81	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
1F	0	-816	1579	19	-13	93	16130	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.81	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
1G	0	-816	1579	19	-13	93	16130	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.81	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
1H	0	-816	1579	19	-13	93	16130	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.81	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
1I	0	-816	1579	19	-13	93	16130	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.81	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
1J	0	-816	1579	19	-13	93	16130	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.81	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
1K	0	-816	1579	19	-13	93	16130	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.81	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
1L	0	-816	1579	19	-13	93	16130	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.81	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
1M	0	-816	1579	19	-13	93	16130	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.81	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
1N	0	-816	1579	19	-13	93	16130	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.81	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
1O	0	-816	1579	19	-13	93	16130	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.81	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
1P	0	-816	1579	19	-13	93	16130	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.81	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
2	0	-2026	2652	6	-29	93	24970	9.24	3.08	10.78	3.08	2	0.90	0.03	0.26	0.00	0.00	16.8

apost= 6.16 aant= -- ainf= 7.70 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	33	-816	1051	19	-13	87	16558	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.83	0.01	0.12	0.00	0.00	16.8
1B	33	-816	1051	19	-13	87	16558	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.83	0.01	0.12	0.00	0.00	16.8
1C	33	-816	1051	19	-13	87	16558	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.83	0.01	0.12	0.00	0.00	16.8
1D	33	-816	1051	19	-13	87	16558	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.83	0.01	0.12	0.00	0.00	16.8

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

apost= 6.16 aant= --				ainf= 7.70 asup= --		staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)												
1A	195	-816	-1587	19	-13	56	16121	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.81	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
1B	195	-816	-1587	19	-13	56	16121	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.81	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
1C	195	-816	-1587	19	-13	56	16121	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.81	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
1D	195	-816	-1587	19	-13	56	16121	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.81	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
1E	195	-816	-1587	19	-13	56	16121	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.81	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
1F	195	-816	-1587	19	-13	56	16121	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.81	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
1G	195	-816	-1587	19	-13	56	16121	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.81	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
1H	195	-816	-1587	19	-13	56	16121	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.81	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
1I	195	-816	-1587	19	-13	56	16121	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.81	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
1J	195	-816	-1587	19	-13	56	16121	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.81	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
1K	195	-816	-1587	19	-13	56	16121	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.81	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
1L	195	-816	-1587	19	-13	56	16121	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.81	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
1M	195	-816	-1587	19	-13	56	16121	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.81	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
1N	195	-816	-1587	19	-13	56	16121	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.81	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
10	195	-816	-1587	19	-13	56	16121	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.81	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
1P	195	-816	-1587	19	-13	56	16121	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.81	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
2	195	-2026	-2169	6	-29	82	25439	9.24	3.08	10.78	3.08	2	0.91	0.03	0.21	0.00	0.00	16.8
apost= 6.16 aant= --				ainf= 7.70 asup= --		staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)												
1A	228	-816	-2114	19	-13	50	15519	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.97	0.03	0.24	0.00	0.00	16.8
1B	228	-816	-2114	19	-13	50	15519	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.97	0.03	0.24	0.00	0.00	16.8
1C	228	-816	-2114	19	-13	50	15519	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.97	0.03	0.24	0.00	0.00	16.8
1D	228	-816	-2114	19	-13	50	15519	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.97	0.03	0.24	0.00	0.00	16.8
1E	228	-816	-2114	19	-13	50	15519	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.97	0.03	0.24	0.00	0.00	16.8
1F	228	-816	-2114	19	-13	50	15519	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.97	0.03	0.24	0.00	0.00	16.8
1G	228	-816	-2114	19	-13	50	15519	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.97	0.03	0.24	0.00	0.00	16.8
1H	228	-816	-2114	19	-13	50	15519	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.97	0.03	0.24	0.00	0.00	16.8
1I	228	-816	-2114	19	-13	50	15519	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.97	0.03	0.24	0.00	0.00	16.8
1J	228	-816	-2114	19	-13	50	15519	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.97	0.03	0.24	0.00	0.00	16.8
1K	228	-816	-2114	19	-13	50	15519	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.97	0.03	0.24	0.00	0.00	16.8
1L	228	-816	-2114	19	-13	50	15519	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.97	0.03	0.24	0.00	0.00	16.8
1M	228	-816	-2114	19	-13	50	15519	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.97	0.03	0.24	0.00	0.00	16.8
1N	228	-816	-2114	19	-13	50	15519	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.97	0.03	0.24	0.00	0.00	16.8
10	228	-816	-2114	19	-13	50	15519	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.97	0.03	0.24	0.00	0.00	16.8
1P	228	-816	-2114	19	-13	50	15519	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.97	0.03	0.24	0.00	0.00	16.8
2	228	-2026	-2973	6	-29	80	24602	9.24	3.08	10.78	3.08	2	0.88	0.04	0.28	0.00	0.00	16.8
apost= 6.16 aant= --				ainf= 7.70 asup= --		staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)												
1A	260	-816	-2642	19	-13	44	14744	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.92	0.03	0.30	0.00	0.00	16.8
1B	260	-816	-2642	19	-13	44	14744	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.92	0.03	0.30	0.00	0.00	16.8
1C	260	-816	-2642	19	-13	44	14744	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.92	0.03	0.30	0.00	0.00	16.8
1D	260	-816	-2642	19	-13	44	14744	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.92	0.03	0.30	0.00	0.00	16.8
1E	260	-816	-2642	19	-13	44	14744	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.92	0.03	0.30	0.00	0.00	16.8
1F	260	-816	-2642	19	-13	44	14744	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.92	0.03	0.30	0.00	0.00	16.8
1G	260	-816	-2642	19	-13	44	14744	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.92	0.03	0.30	0.00	0.00	16.8
1H	260	-816	-2642	19	-13	44	14744	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.92	0.03	0.30	0.00	0.00	16.8
1I	260	-816	-2642	19	-13	44	14744	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.92	0.03	0.30	0.00	0.00	16.8
1J	260	-816	-2642	19	-13	44	14744	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.92	0.03	0.30	0.00	0.00	16.8
1K	260	-816	-2642	19	-13	44	14744	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.92	0.03	0.30	0.00	0.00	16.8
1L	260	-816	-2642	19	-13	44	14744	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.92	0.03	0.30	0.00	0.00	16.8
1M	260	-816	-2642	19	-13	44	14744	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.92	0.03	0.30	0.00	0.00	16.8
1N	260	-816	-2642	19	-13	44	14744	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.92	0.03	0.30	0.00	0.00	16.8
10	260	-816	-2642	19	-13	44	14744	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.92	0.03	0.30	0.00	0.00	16.8
1P	260	-816	-2642	19	-13	44	14744	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.92	0.03	0.30	0.00	0.00	16.8
2	260	-2026	-3776	6	-29	78	23503	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.98	0.05	0.37	0.00	0.00	16.8
apost= 6.16 aant= --				ainf= 6.16 asup= --		staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)												
1A	293	-816	-3169	19	-13	38	13798	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.86	0.04	0.36	0.00	0.00	16.8
1B	293	-816	-3169	19	-13	38	13798	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.86	0.04	0.36	0.00	0.00	16.8
1C	293	-816	-3169	19	-13	38	13798	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.86	0.04	0.36	0.00	0.00	16.8
1D	293	-816	-3169	19	-13	38	13798	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.86	0.04	0.36	0.00	0.00	16.8
1E	293	-816	-3169	19	-13	38	13798	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.86	0.04	0.36	0.00	0.00	16.8
1F	293	-816	-3169	19	-13	38	13798	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.86	0.04	0.36	0.00	0.00	16.8
1G	293	-816	-3169	19	-13	38	13798	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.86	0.04	0.36	0.00	0.00	16.8
1H	293	-816	-3169	19	-13	38	13798	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.86	0.04	0.36	0.00	0.00	16.8
1I	293	-816	-3169	19	-13	38	13798	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.86	0.04	0.36	0.00	0.00	16.8
1J	293	-816	-3169	19	-13	38	13798	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.86	0.04	0.36	0.00	0.00	16.8
1K	293	-816	-3169	19	-13	38	13798	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.86	0.04	0.36	0.00	0.00	16.8
1L	293	-816	-3169	19	-13	38	13798	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.86	0.04	0.36	0.00	0.00	16.8
1M	293	-816	-3169	19	-13	38	13798	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.86	0.04	0.36	0.00	0.00	16.8
1N	293	-816	-3169	19	-13	38	13798	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.86	0.04	0.36	0.00	0.00	16.8
10	293	-816	-3169	19	-13	38	13798	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.86	0.04	0.36	0.00	0.00	16.8
1P	293	-816	-3169	19	-13	38	13798	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.86	0.04	0.36	0.00	0.00	16.8
2	293	-2026	-4580	6	-29	76	22142	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.92	0.06	0.45	0.00	0.00	16.8
apost= 6.16 aant= --				ainf= 6.16 asup= --		staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)												
1A	326	-816	-3697	19	-13	32	12680	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.79	0.04	0.41	0.00	0.00	16.8
1B	326	-816	-3697	19	-13	32	12680	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.79	0.04	0.41	0.00	0.00	16.8
1C	326	-816	-3697	19	-13	32	12680	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.79	0.04	0.41	0.00	0.00	16.8
1D	326	-816	-3697	19	-13	32	12680	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.79	0.04	0.41	0.00	0.00	16.8
1E	326	-816	-3697	19	-13	32	12680	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.79	0.04	0.41	0.00	0.00	16.8
1F	326	-816	-3697	19	-13	32	12680	9.24	3.08									

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1M	326	-816	-3697	19	-13	32	12680	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.79	0.04	0.41	0.00	0.00	16.8
1N	326	-816	-3697	19	-13	32	12680	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.79	0.04	0.41	0.00	0.00	16.8
10	326	-816	-3697	19	-13	32	12680	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.79	0.04	0.41	0.00	0.00	16.8
1P	326	-816	-3697	19	-13	32	12680	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.79	0.04	0.41	0.00	0.00	16.8
2	326	-2026	-5383	6	-29	74	20520	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.85	0.06	0.53	0.00	0.00	16.8

apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 40 NI 13849 NF 13840 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 6.1910 5.0184 18.2094 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-1010	-9039	37	-92	12	12620	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.78	0.11	1.04	3.76	0.05	16.8
1B	0	-1010	-9039	37	-92	12	12620	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.78	0.11	1.04	3.76	0.05	16.8
1C	0	-1010	-9039	37	-92	12	12620	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.78	0.11	1.04	3.76	0.05	16.8
1D	0	-1010	-9039	37	-92	12	12620	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.78	0.11	1.04	3.76	0.05	16.8
1E	0	-1010	-9039	37	-92	12	12620	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.78	0.11	1.04	3.76	0.05	16.8
1F	0	-1010	-9039	37	-92	12	12620	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.78	0.11	1.04	3.76	0.05	16.8
1G	0	-1010	-9039	37	-92	12	12620	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.78	0.11	1.04	3.76	0.05	16.8
1H	0	-1010	-9039	37	-92	12	12620	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.78	0.11	1.04	3.76	0.05	16.8
1I	0	-1010	-9039	37	-92	12	12620	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.78	0.11	1.04	3.76	0.05	16.8
1J	0	-1010	-9039	37	-92	12	12620	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.78	0.11	1.04	3.76	0.05	16.8
1K	0	-1010	-9039	37	-92	12	12620	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.78	0.11	1.04	3.76	0.05	16.8
1L	0	-1010	-9039	37	-92	12	12620	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.78	0.11	1.04	3.76	0.05	16.8
1M	0	-1010	-9039	37	-92	12	12620	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.78	0.11	1.04	3.76	0.05	16.8
1N	0	-1010	-9039	37	-92	12	12620	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.78	0.11	1.04	3.76	0.05	16.8
1O	0	-1010	-9039	37	-92	12	12620	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.78	0.11	1.04	3.76	0.05	16.8
1P	0	-1010	-9039	37	-92	12	12620	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.78	0.11	1.04	3.76	0.05	16.8
2	0	-2297	-13960	20	-99	-20	20430	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.84	0.17	1.37	5.81	0.06	16.8

apost= 6.16 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	33	-1010	-9570	37	-92	-0	9569	3.08	3.08	9.24	3.08	2	0.78	0.12	1.13	3.99	0.05	16.8
1B	33	-1010	-9570	37	-92	-0	9569	3.08	3.08	9.24	3.08	2	0.78	0.12	1.13	3.99	0.05	16.8
1C	33	-1010	-9570	37	-92	-0	9569	3.08	3.08	9.24	3.08	2	0.78	0.12	1.13	3.99	0.05	16.8
1D	33	-1010	-9570	37	-92	-0	9569	3.08	3.08	9.24	3.08	2	0.78	0.12	1.13	3.99	0.05	16.8
1E	33	-1010	-9570	37	-92	-0	9569	3.08	3.08	9.24	3.08	2	0.78	0.12	1.13	3.99	0.05	16.8
1F	33	-1010	-9570	37	-92	-0	9569	3.08	3.08	9.24	3.08	2	0.78	0.12	1.13	3.99	0.05	16.8
1G	33	-1010	-9570	37	-92	-0	9569	3.08	3.08	9.24	3.08	2	0.78	0.12	1.13	3.99	0.05	16.8
1H	33	-1010	-9570	37	-92	-0	9569	3.08	3.08	9.24	3.08	2	0.78	0.12	1.13	3.99	0.05	16.8
1I	33	-1010	-9570	37	-92	-0	9569	3.08	3.08	9.24	3.08	2	0.78	0.12	1.13	3.99	0.05	16.8
1J	33	-1010	-9570	37	-92	-0	9569	3.08	3.08	9.24	3.08	2	0.78	0.12	1.13	3.99	0.05	16.8
1K	33	-1010	-9570	37	-92	-0	9569	3.08	3.08	9.24	3.08	2	0.78	0.12	1.13	3.99	0.05	16.8
1L	33	-1010	-9570	37	-92	-0	9569	3.08	3.08	9.24	3.08	2	0.78	0.12	1.13	3.99	0.05	16.8
1M	33	-1010	-9570	37	-92	-0	9569	3.08	3.08	9.24	3.08	2	0.78	0.12	1.13	3.99	0.05	16.8
1N	33	-1010	-9570	37	-92	-0	9569	3.08	3.08	9.24	3.08	2	0.78	0.12	1.13	3.99	0.05	16.8
10	33	-1010	-9570	37	-92	-0	9569	3.08	3.08	9.24	3.08	2	0.78	0.12	1.13	3.99	0.05	16.8
1P	33	-1010	-9570	37	-92	-0	9569	3.08	3.08	9.24	3.08	2	0.78	0.12	1.13	3.99	0.05	16.8
2	33	-2297	-14769	20	-99	-26	15720	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.95	0.18	1.64	6.15	0.06	16.0

apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.0 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	66	-1010	-10101	37	-92	-12	6344	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.75	0.12	1.19	4.21	0.05	16.8
1B	66	-1010	-10101	37	-92	-12	6344	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.75	0.12	1.19	4.21	0.05	16.8
1C	66	-1010	-10101	37	-92	-12	6344	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.75	0.12	1.19	4.21	0.05	16.8
1D	66	-1010	-10101	37	-92	-12	6344	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.75	0.12	1.19	4.21	0.05	16.8
1E	66	-1010	-10101	37	-92	-12	6344	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.75	0.12	1.19	4.21	0.05	16.8
1F	66	-1010	-10101	37	-92	-12	6344	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.75	0.12	1.19	4.21	0.05	16.8
1G	66	-1010	-10101	37	-92	-12	6344	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.75	0.12	1.19	4.21	0.05	16.8
1H	66	-1010	-10101	37	-92	-12	6344	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.75	0.12	1.19	4.21	0.05	16.8
1I	66	-1010	-10101	37	-92	-12	6344	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.75	0.12	1.19	4.21	0.05	16.8
1J	66	-1010	-10101	37	-92	-12	6344	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.75	0.12	1.19	4.21	0.05	16.8
1K	66	-1010	-10101	37	-92	-12	6344	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.75	0.12	1.19	4.21	0.05	16.8
1L	66	-1010	-10101	37	-92	-12	6344	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.75	0.12	1.19	4.21	0.05	16.8
1M	66	-1010	-10101	37	-92	-12	6344	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.75	0.12	1.19	4.21	0.05	16.8
1N	66	-1010	-10101	37	-92	-12	6344	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.75	0.12	1.19	4.21	0.05	16.8
10	66	-1010	-10101	37	-92	-12	6344	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.75	0.12	1.19	4.21	0.05	16.8
1P	66	-1010	-10101	37	-92	-12	6344	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.75	0.12	1.19	4.21	0.05	16.8
2	66	-2297	-15578	20	-99	-33	10745	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.84	0.19	1.84	6.49	0.06	15.2

apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 15.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	98	-1010	-10632	37	-92	-25	2944	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.33	0.13	1.24	4.43	0.05	16.8
1B	98	-1010	-10632	37	-92	-25	2944	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.33	0.13	1.24	4.43	0.05	16.8
1C	98	-1010	-10632	37	-92	-25	2944	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.33	0.13	1.24	4.43	0.05	16.8
1D	98	-1010	-10632	37	-92	-25	2944	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.33	0.13	1.24	4.43	0.05	16.8
1E	98	-1010	-10632	37	-92	-25	2944	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.33	0.13	1.24	4.43	0.05	16.8
1F	98	-1010	-10632	37	-92	-25	2944	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.33	0.13	1.24	4.43	0.05	16.8
1G	98	-1010	-10632	37	-92	-25	2944	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.33	0.13	1.24	4.43	0.05	16.8
1H	98	-1010	-10632	37	-92	-25	2944	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.33	0.13	1.24	4.43	0.05	16.8
1I	98	-1010	-10632	37	-92	-25	2944	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.33	0.13	1.24	4.43	0.05	16.8
1J	98	-1010	-10632	37	-92	-25	2944	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.33	0.13	1.24	4.43	0.05	16.8
1K	98	-1010	-10632	37	-92	-25	2944	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.33	0.13	1.24	4.43	0.05	16.8
1L	98	-1010	-10632	37	-92	-25	2944	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.33	0.13	1.24	4.43	0.05	16.8
1M	98	-1010	-10632	37	-92	-25	2944	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.33	0.13	1.24	4.43	0.05	16.8

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1N	98	-1010	-10632	37	-92	-25	2944	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.33	0.13	1.24	4.43	0.05	16.8
10	98	-1010	-10632	37	-92	-25	2944	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.33	0.13	1.24	4.43	0.05	16.8
1P	98	-1010	-10632	37	-92	-25	2944	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.33	0.13	1.24	4.43	0.05	16.8
2	98	-2297	-16387	20	-99	-39	5504	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.60	0.20	1.93	6.82	0.06	14.5
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 14.5 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	131	-1010	-11163	37	-92	-37	-629	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.04	0.14	1.30	4.65	0.05	16.8
1B	131	-1010	-11163	37	-92	-37	-629	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.04	0.14	1.30	4.65	0.05	16.8
1C	131	-1010	-11163	37	-92	-37	-629	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.04	0.14	1.30	4.65	0.05	16.8
1D	131	-1010	-11163	37	-92	-37	-629	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.04	0.14	1.30	4.65	0.05	16.8
1E	131	-1010	-11163	37	-92	-37	-629	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.04	0.14	1.30	4.65	0.05	16.8
1F	131	-1010	-11163	37	-92	-37	-629	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.04	0.14	1.30	4.65	0.05	16.8
1G	131	-1010	-11163	37	-92	-37	-629	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.04	0.14	1.30	4.65	0.05	16.8
1H	131	-1010	-11163	37	-92	-37	-629	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.04	0.14	1.30	4.65	0.05	16.8
1I	131	-1010	-11163	37	-92	-37	-629	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.04	0.14	1.30	4.65	0.05	16.8
1J	131	-1010	-11163	37	-92	-37	-629	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.04	0.14	1.30	4.65	0.05	16.8
1K	131	-1010	-11163	37	-92	-37	-629	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.04	0.14	1.30	4.65	0.05	16.8
1L	131	-1010	-11163	37	-92	-37	-629	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.04	0.14	1.30	4.65	0.05	16.8
1M	131	-1010	-11163	37	-92	-37	-629	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.04	0.14	1.30	4.65	0.05	16.8
1N	131	-1010	-11163	37	-92	-37	-629	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.04	0.14	1.30	4.65	0.05	16.8
10	131	-1010	-11163	37	-92	-37	-629	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.04	0.14	1.30	4.65	0.05	16.8
1P	131	-1010	-11163	37	-92	-37	-629	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.04	0.14	1.30	4.65	0.05	16.8
2	131	-2297	-17196	20	-99	-45	-2	3.08	9.24	3.08	9.24	6	0.01	0.21	2.02	7.16	0.06	13.8
apost= -- aant= 6.16 ainf= -- asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 13.8 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	164	-1010	-11695	37	-92	-49	-4377	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.51	0.14	1.36	4.87	0.05	16.8
1B	164	-1010	-11695	37	-92	-49	-4377	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.51	0.14	1.36	4.87	0.05	16.8
1C	164	-1010	-11695	37	-92	-49	-4377	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.51	0.14	1.36	4.87	0.05	16.8
1D	164	-1010	-11695	37	-92	-49	-4377	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.51	0.14	1.36	4.87	0.05	16.8
1E	164	-1010	-11695	37	-92	-49	-4377	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.51	0.14	1.36	4.87	0.05	16.8
1F	164	-1010	-11695	37	-92	-49	-4377	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.51	0.14	1.36	4.87	0.05	16.8
1G	164	-1010	-11695	37	-92	-49	-4377	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.51	0.14	1.36	4.87	0.05	16.8
1H	164	-1010	-11695	37	-92	-49	-4377	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.51	0.14	1.36	4.87	0.05	16.8
1I	164	-1010	-11695	37	-92	-49	-4377	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.51	0.14	1.36	4.87	0.05	16.8
1J	164	-1010	-11695	37	-92	-49	-4377	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.51	0.14	1.36	4.87	0.05	16.8
1K	164	-1010	-11695	37	-92	-49	-4377	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.51	0.14	1.36	4.87	0.05	16.8
1L	164	-1010	-11695	37	-92	-49	-4377	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.51	0.14	1.36	4.87	0.05	16.8
1M	164	-1010	-11695	37	-92	-49	-4377	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.51	0.14	1.36	4.87	0.05	16.8
1N	164	-1010	-11695	37	-92	-49	-4377	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.51	0.14	1.36	4.87	0.05	16.8
10	164	-1010	-11695	37	-92	-49	-4377	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.51	0.14	1.36	4.87	0.05	16.8
1P	164	-1010	-11695	37	-92	-49	-4377	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.51	0.14	1.36	4.87	0.05	16.8
2	164	-2297	-18005	20	-99	-52	-5773	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.63	0.22	2.12	7.50	0.06	13.2
apost= -- aant= 6.16 ainf= -- asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 13.2 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	197	-1010	-12226	37	-92	-61	-8299	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.67	0.15	1.42	5.09	0.05	16.8
1B	197	-1010	-12226	37	-92	-61	-8299	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.67	0.15	1.42	5.09	0.05	16.8
1C	197	-1010	-12226	37	-92	-61	-8299	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.67	0.15	1.42	5.09	0.05	16.8
1D	197	-1010	-12226	37	-92	-61	-8299	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.67	0.15	1.42	5.09	0.05	16.8
1E	197	-1010	-12226	37	-92	-61	-8299	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.67	0.15	1.42	5.09	0.05	16.8
1F	197	-1010	-12226	37	-92	-61	-8299	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.67	0.15	1.42	5.09	0.05	16.8
1G	197	-1010	-12226	37	-92	-61	-8299	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.67	0.15	1.42	5.09	0.05	16.8
1H	197	-1010	-12226	37	-92	-61	-8299	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.67	0.15	1.42	5.09	0.05	16.8
1I	197	-1010	-12226	37	-92	-61	-8299	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.67	0.15	1.42	5.09	0.05	16.8
1J	197	-1010	-12226	37	-92	-61	-8299	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.67	0.15	1.42	5.09	0.05	16.8
1K	197	-1010	-12226	37	-92	-61	-8299	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.67	0.15	1.42	5.09	0.05	16.8
1L	197	-1010	-12226	37	-92	-61	-8299	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.67	0.15	1.42	5.09	0.05	16.8
1M	197	-1010	-12226	37	-92	-61	-8299	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.67	0.15	1.42	5.09	0.05	16.8
1N	197	-1010	-12226	37	-92	-61	-8299	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.67	0.15	1.42	5.09	0.05	16.8
10	197	-1010	-12226	37	-92	-61	-8299	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.67	0.15	1.42	5.09	0.05	16.8
1P	197	-1010	-12226	37	-92	-61	-8299	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.67	0.15	1.42	5.09	0.05	16.8
2	197	-2297	-18814	20	-99	-58	-11810	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.93	0.22	2.21	7.83	0.06	12.6
apost= -- aant= 6.16 ainf= -- asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 12.6 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	230	-1010	-12757	37	-92	-73	-12396	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.77	0.15	1.48	5.31	0.05	16.8
1B	230	-1010	-12757	37	-92	-73	-12396	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.77	0.15	1.48	5.31	0.05	16.8
1C	230	-1010	-12757	37	-92	-73	-12396	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.77	0.15	1.48	5.31	0.05	16.8
1D	230	-1010	-12757	37	-92	-73	-12396	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.77	0.15	1.48	5.31	0.05	16.8
1E	230	-1010	-12757	37	-92	-73	-12396	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.77	0.15	1.48	5.31	0.05	16.8
1F	230	-1010	-12757	37	-92	-73	-12396	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.77	0.15	1.48	5.31	0.05	16.8
1G	230	-1010	-12757	37	-92	-73	-12396	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.77	0.15	1.48	5.31	0.05	16.8
1H	230	-1010	-12757	37	-92	-73	-12396	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.77	0.15	1.48	5.31	0.05	16.8
1I	230	-1010	-12757	37	-92	-73	-12396	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.77	0.15	1.48	5.31	0.05	16.8
1J	230	-1010	-12757	37	-92	-73	-12396	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.77	0.15	1.48	5.31	0.05	16.8
1K	230	-1010	-12757	37	-92	-73	-12396	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.77	0.15	1.48	5.31	0.05	16.8
1L	230	-1010	-12757	37	-92	-73	-12396	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.77	0.15	1.48	5.31	0.05	16.8
1M	230	-1010	-12757	37	-92	-73	-12396	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.77	0.15	1.48	5.31	0.05	16.8
1N	230	-1010	-12757	37	-92	-73	-12396	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.77	0.15	1.48	5.31	0.05	16.8
10	230	-1010	-12757	37	-92	-73	-12396	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.77	0.15	1.48	5.31	0.05	16.8
1P	230	-1010	-12757	37	-92	-73	-12396	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.77	0.15	1.48	5.31	0.05	16.8
2	230	-2297	-19623	20	-99	-65	-18112	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.89	0.23	2.30	8.17	0.06	12.1
apost= -- aant= 6.16 ainf= -- asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 12.1 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	262	-1010	-13288	37	-92	-86	-16666	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.83	0.16	1.54	5.53	0.05	11.2
1B	262	-1010	-13288</															

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1H	262	-1010	-13288	37	-92	-86	-16666	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.83	0.16	1.54	5.53	0.05	11.2
1I	262	-1010	-13288	37	-92	-86	-16666	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.83	0.16	1.54	5.53	0.05	11.2
1J	262	-1010	-13288	37	-92	-86	-16666	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.83	0.16	1.54	5.53	0.05	11.2
1K	262	-1010	-13288	37	-92	-86	-16666	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.83	0.16	1.54	5.53	0.05	11.2
1L	262	-1010	-13288	37	-92	-86	-16666	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.83	0.16	1.54	5.53	0.05	11.2
1M	262	-1010	-13288	37	-92	-86	-16666	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.83	0.16	1.54	5.53	0.05	11.2
1N	262	-1010	-13288	37	-92	-86	-16666	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.83	0.16	1.54	5.53	0.05	11.2
1O	262	-1010	-13288	37	-92	-86	-16666	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.83	0.16	1.54	5.53	0.05	11.2
1P	262	-1010	-13288	37	-92	-86	-16666	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.83	0.16	1.54	5.53	0.05	11.2
2	262	-2297	-20432	20	-99	-71	-24679	3.08	9.24	6.16	10.78	2	0.88	0.24	2.39	8.51	0.06	11.2

apost= -- aant= 6.16 ainf= 3.08 asup= 7.70 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	295	-1010	-13819	37	-92	-98	-21111	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.88	0.17	1.60	5.75	0.05	11.2
1B	295	-1010	-13819	37	-92	-98	-21111	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.88	0.17	1.60	5.75	0.05	11.2
1C	295	-1010	-13819	37	-92	-98	-21111	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.88	0.17	1.60	5.75	0.05	11.2
1D	295	-1010	-13819	37	-92	-98	-21111	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.88	0.17	1.60	5.75	0.05	11.2
1E	295	-1010	-13819	37	-92	-98	-21111	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.88	0.17	1.60	5.75	0.05	11.2
1F	295	-1010	-13819	37	-92	-98	-21111	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.88	0.17	1.60	5.75	0.05	11.2
1G	295	-1010	-13819	37	-92	-98	-21111	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.88	0.17	1.60	5.75	0.05	11.2
1H	295	-1010	-13819	37	-92	-98	-21111	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.88	0.17	1.60	5.75	0.05	11.2
1I	295	-1010	-13819	37	-92	-98	-21111	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.88	0.17	1.60	5.75	0.05	11.2
1J	295	-1010	-13819	37	-92	-98	-21111	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.88	0.17	1.60	5.75	0.05	11.2
1K	295	-1010	-13819	37	-92	-98	-21111	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.88	0.17	1.60	5.75	0.05	11.2
1L	295	-1010	-13819	37	-92	-98	-21111	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.88	0.17	1.60	5.75	0.05	11.2
1M	295	-1010	-13819	37	-92	-98	-21111	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.88	0.17	1.60	5.75	0.05	11.2
1N	295	-1010	-13819	37	-92	-98	-21111	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.88	0.17	1.60	5.75	0.05	11.2
1O	295	-1010	-13819	37	-92	-98	-21111	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.88	0.17	1.60	5.75	0.05	11.2
1P	295	-1010	-13819	37	-92	-98	-21111	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.88	0.17	1.60	5.75	0.05	11.2
2	295	-2297	-21241	20	-99	-78	-31512	3.08	9.24	6.16	12.32	2	1.00	0.25	2.49	8.84	0.06	11.2

apost= -- aant= 6.16 ainf= 3.08 asup= 9.24 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	328	-1010	-14350	37	-92	-110	-23578	3.08	9.24	6.16	9.24	4	0.99	0.17	1.66	5.98	0.05	11.2
1B	328	-1010	-14350	37	-92	-110	-23578	3.08	9.24	6.16	9.24	4	0.99	0.17	1.66	5.98	0.05	11.2
1C	328	-1010	-14350	37	-92	-110	-23578	3.08	9.24	6.16	9.24	4	0.99	0.17	1.66	5.98	0.05	11.2
1D	328	-1010	-14350	37	-92	-110	-23578	3.08	9.24	6.16	9.24	4	0.99	0.17	1.66	5.98	0.05	11.2
1E	328	-1010	-14350	37	-92	-110	-23578	3.08	9.24	6.16	9.24	4	0.99	0.17	1.66	5.98	0.05	11.2
1F	328	-1010	-14350	37	-92	-110	-23578	3.08	9.24	6.16	9.24	4	0.99	0.17	1.66	5.98	0.05	11.2
1G	328	-1010	-14350	37	-92	-110	-23578	3.08	9.24	6.16	9.24	4	0.99	0.17	1.66	5.98	0.05	11.2
1H	328	-1010	-14350	37	-92	-110	-23578	3.08	9.24	6.16	9.24	4	0.99	0.17	1.66	5.98	0.05	11.2
1I	328	-1010	-14350	37	-92	-110	-23578	3.08	9.24	6.16	9.24	4	0.99	0.17	1.66	5.98	0.05	11.2
1J	328	-1010	-14350	37	-92	-110	-23578	3.08	9.24	6.16	9.24	4	0.99	0.17	1.66	5.98	0.05	11.2
1K	328	-1010	-14350	37	-92	-110	-23578	3.08	9.24	6.16	9.24	4	0.99	0.17	1.66	5.98	0.05	11.2
1L	328	-1010	-14350	37	-92	-110	-23578	3.08	9.24	6.16	9.24	4	0.99	0.17	1.66	5.98	0.05	11.2
1M	328	-1010	-14350	37	-92	-110	-23578	3.08	9.24	6.16	9.24	4	0.99	0.17	1.66	5.98	0.05	11.2
1N	328	-1010	-14350	37	-92	-110	-23578	3.08	9.24	6.16	9.24	4	0.99	0.17	1.66	5.98	0.05	11.2
1O	328	-1010	-14350	37	-92	-110	-23578	3.08	9.24	6.16	9.24	4	0.99	0.17	1.66	5.98	0.05	11.2
1P	328	-1010	-14350	37	-92	-110	-23578	3.08	9.24	6.16	9.24	4	0.99	0.17	1.66	5.98	0.05	11.2
2	328	-2297	-22050	20	-99	-84	-35303	3.08	9.24	7.70	13.85	2	1.00	0.26	2.58	9.18	0.06	10.8

apost= -- aant= 6.16 ainf= 4.62 asup= 10.78 staffe= 2 d 8 / 10.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 41 NI 11815 NF 13853 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 6.2300 5.4468 18.6768 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-251	12080	-68	115	2	-16770	3.08	3.08	4.62	9.24	2	0.85	0.15	1.40	5.03	0.07	11.2
1B	0	-251	12080	-68	115	2	-16770	3.08	3.08	4.62	9.24	2	0.85	0.15	1.40	5.03	0.07	11.2
1C	0	-251	12080	-68	115	2	-16770	3.08	3.08	4.62	9.24	2	0.85	0.15	1.40	5.03	0.07	11.2
1D	0	-251	12080	-68	115	2	-16770	3.08	3.08	4.62	9.24	2	0.85	0.15	1.40	5.03	0.07	11.2
1E	0	-251	12080	-68	115	2	-16770	3.08	3.08	4.62	9.24	2	0.85	0.15	1.40	5.03	0.07	11.2
1F	0	-251	12080	-68	115	2	-16770	3.08	3.08	4.62	9.24	2	0.85	0.15	1.40	5.03	0.07	11.2
1G	0	-251	12080	-68	115	2	-16770	3.08	3.08	4.62	9.24	2	0.85	0.15	1.40	5.03	0.07	11.2
1H	0	-251	12080	-68	115	2	-16770	3.08	3.08	4.62	9.24	2	0.85	0.15	1.40	5.03	0.07	11.2
1I	0	-251	12080	-68	115	2	-16770	3.08	3.08	4.62	9.24	2	0.85	0.15	1.40	5.03	0.07	11.2
1J	0	-251	12080	-68	115	2	-16770	3.08	3.08	4.62	9.24	2	0.85	0.15	1.40	5.03	0.07	11.2
1K	0	-251	12080	-68	115	2	-16770	3.08	3.08	4.62	9.24	2	0.85	0.15	1.40	5.03	0.07	11.2
1L	0	-251	12080	-68	115	2	-16770	3.08	3.08	4.62	9.24	2	0.85	0.15	1.40	5.03	0.07	11.2
1M	0	-251	12080	-68	115	2	-16770	3.08	3.08	4.62	9.24	2	0.85	0.15	1.40	5.03	0.07	11.2
1N	0	-251	12080	-68	115	2	-16770	3.08	3.08	4.62	9.24	2	0.85	0.15	1.40	5.03	0.07	11.2
1O	0	-251	12080	-68	115	2	-16770	3.08	3.08	4.62	9.24	2	0.85	0.15	1.40	5.03	0.07	11.2
1P	0	-251	12080	-68	115	2	-16770	3.08	3.08	4.62	9.24	2	0.85	0.15	1.40	5.03	0.07	11.2
2	0	-1244	19170	-137	171	-84	-27620	3.08	9.24	6.16	12.32	2	0.88	0.23	2.26	7.98	0.10	11.2

apost= -- aant= 6.16 ainf= 3.08 asup= 9.24 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	35	-251	11497	-68	115	26	-12607	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.79	0.14	1.34	4.79	0.07	11.2
1B	35	-251	11497	-68	115	26	-12607	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.79	0.14	1.34	4.79	0.07	11.2
1C	35	-251	11497	-68	115	26	-12607	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.79	0.14	1.34	4.79	0.07	11.2
1D	35	-251	11497	-68	115	26	-12607	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.79	0.14	1.34	4.79	0.07	11.2
1E	35	-251	11497	-68	115	26	-12607	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.79	0.14	1.34	4.79	0.07	11.2
1F	35	-251	11497	-68	115	26	-12607	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.79	0.14	1.34	4.79	0.07	11.2
1G	35	-251	11497	-68	115	26	-12607	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.79	0.14	1.34	4.79	0.07	11.2
1H	35	-251	11497	-68	115	26	-12607	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.79	0.14	1.34	4.79	0.07	11.2

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

2353-124410210-137171398242609.243.0810.783.0820.880.131.034.250.1016.8

apost= 6.16 aant= --ainf= 7.70 asup= --staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 42NI 13853NF 13852SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 5.7400 5.0184 17.7584 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx, M	Bielle	V, Mx	cmq/m		cm
1A	0	-218	1433	143	-4	331	15640	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.99	0.02	0.16	0.00	0.00	16.8
1B	0	-218	1433	143	-4	331	15640	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.99	0.02	0.16	0.00	0.00	16.8
1C	0	-218	1433	143	-4	331	15640	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.99	0.02	0.16	0.00	0.00	16.8
1D	0	-218	1433	143	-4	331	15640	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.99	0.02	0.16	0.00	0.00	16.8
1E	0	-218	1433	143	-4	331	15640	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.99	0.02	0.16	0.00	0.00	16.8
1F	0	-218	1433	143	-4	331	15640	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.99	0.02	0.16	0.00	0.00	16.8
1G	0	-218	1433	143	-4	331	15640	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.99	0.02	0.16	0.00	0.00	16.8
1H	0	-218	1433	143	-4	331	15640	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.99	0.02	0.16	0.00	0.00	16.8
1I	0	-218	1433	143	-4	331	15640	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.99	0.02	0.16	0.00	0.00	16.8
1J	0	-218	1433	143	-4	331	15640	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.99	0.02	0.16	0.00	0.00	16.8
1K	0	-218	1433	143	-4	331	15640	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.99	0.02	0.16	0.00	0.00	16.8
1L	0	-218	1433	143	-4	331	15640	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.99	0.02	0.16	0.00	0.00	16.8
1M	0	-218	1433	143	-4	331	15640	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.99	0.02	0.16	0.00	0.00	16.8
1N	0	-218	1433	143	-4	331	15640	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.99	0.02	0.16	0.00	0.00	16.8
1O	0	-218	1433	143	-4	331	15640	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.99	0.02	0.16	0.00	0.00	16.8
1P	0	-218	1433	143	-4	331	15640	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.99	0.02	0.16	0.00	0.00	16.8
2	0	-1173	2437	174	-18	418	24320	9.24	3.08	10.78	3.08	2	0.88	0.03	0.23	0.00	0.00	16.8
apost= 6.16 aant= --ainf= 7.70 asup= --staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	33	-218	920	143	-4	284	16023	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.81	0.01	0.10	0.00	0.00	16.8
1B	33	-218	920	143	-4	284	16023	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.81	0.01	0.10	0.00	0.00	16.8
1C	33	-218	920	143	-4	284	16023	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.81	0.01	0.10	0.00	0.00	16.8
1D	33	-218	920	143	-4	284	16023	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.81	0.01	0.10	0.00	0.00	16.8
1E	33	-218	920	143	-4	284	16023	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.81	0.01	0.10	0.00	0.00	16.8
1F	33	-218	920	143	-4	284	16023	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.81	0.01	0.10	0.00	0.00	16.8
1G	33	-218	920	143	-4	284	16023	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.81	0.01	0.10	0.00	0.00	16.8
1H	33	-218	920	143	-4	284	16023	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.81	0.01	0.10	0.00	0.00	16.8
1I	33	-218	920	143	-4	284	16023	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.81	0.01	0.10	0.00	0.00	16.8
1J	33	-218	920	143	-4	284	16023	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.81	0.01	0.10	0.00	0.00	16.8
1K	33	-218	920	143	-4	284	16023	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.81	0.01	0.10	0.00	0.00	16.8
1L	33	-218	920	143	-4	284	16023	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.81	0.01	0.10	0.00	0.00	16.8
1M	33	-218	920	143	-4	284	16023	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.81	0.01	0.10	0.00	0.00	16.8
1N	33	-218	920	143	-4	284	16023	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.81	0.01	0.10	0.00	0.00	16.8
1O	33	-218	920	143	-4	284	16023	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.81	0.01	0.10	0.00	0.00	16.8
1P	33	-218	920	143	-4	284	16023	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.81	0.01	0.10	0.00	0.00	16.8
2	33	-1173	1653	174	-18	362	24985	9.24	3.08	10.78	3.08	2	0.90	0.02	0.16	0.00	0.00	16.8
apost= 6.16 aant= --ainf= 7.70 asup= --staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	65	-218	407	143	-4	238	16240	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.00	0.04	0.00	0.00	16.8
1B	65	-218	407	143	-4	238	16240	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.00	0.04	0.00	0.00	16.8
1C	65	-218	407	143	-4	238	16240	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.00	0.04	0.00	0.00	16.8
1D	65	-218	407	143	-4	238	16240	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.00	0.04	0.00	0.00	16.8
1E	65	-218	407	143	-4	238	16240	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.00	0.04	0.00	0.00	16.8
1F	65	-218	407	143	-4	238	16240	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.00	0.04	0.00	0.00	16.8
1G	65	-218	407	143	-4	238	16240	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.00	0.04	0.00	0.00	16.8
1H	65	-218	407	143	-4	238	16240	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.00	0.04	0.00	0.00	16.8
1I	65	-218	407	143	-4	238	16240	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.00	0.04	0.00	0.00	16.8
1J	65	-218	407	143	-4	238	16240	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.00	0.04	0.00	0.00	16.8
1K	65	-218	407	143	-4	238	16240	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.00	0.04	0.00	0.00	16.8
1L	65	-218	407	143	-4	238	16240	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.00	0.04	0.00	0.00	16.8
1M	65	-218	407	143	-4	238	16240	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.00	0.04	0.00	0.00	16.8
1N	65	-218	407	143	-4	238	16240	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.00	0.04	0.00	0.00	16.8
1O	65	-218	407	143	-4	238	16240	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.00	0.04	0.00	0.00	16.8
1P	65	-218	407	143	-4	238	16240	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.82	0.00	0.04	0.00	0.00	16.8
2	65	-1173	868	174	-18	305	25395	9.24	3.08	10.78	3.08	2	0.92	0.01	0.09	0.00	0.00	16.8
apost= 6.16 aant= --ainf= 7.70 asup= --staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	98	-218	-106	143	-4	191	16289	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.83	0.00	0.01	0.00	0.00	16.8
1B	98	-218	-106	143	-4	191	16289	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.83	0.00	0.01	0.00	0.00	16.8
1C	98	-218	-106	143	-4	191	16289	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.83	0.00	0.01	0.00	0.00	16.8
1D	98	-218	-106	143	-4	191	16289	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.83	0.00	0.01	0.00	0.00	16.8
1E	98	-218	-106	143	-4	191	16289	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.83	0.00	0.01	0.00	0.00	16.8
1F	98	-218	-106	143	-4	191	16289	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.83	0.00	0.01	0.00	0.00	16.8
1G	98	-218	-106	143	-4	191	16289	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.83	0.00	0.01	0.00	0.00	16.8
1H	98	-218	-106	143	-4	191	16289	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.83	0.00	0.01	0.00	0.00	16.8
1I	98	-218	-106	143	-4	191	16289	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.83	0.00	0.01	0.00	0.00	16.8
1J	98	-218	-106	143	-4	191	16289	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.83	0.00	0.01	0.00	0.00	16.8
1K	98	-218	-106	143	-4	191	16289	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.83	0.00	0.01	0.00	0.00	16.8
1L	98	-218	-106	143	-4	191	16289	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.83	0.00	0.01	0.00	0.00	16.8
1M	98	-																

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1L	260	-218	-2670	143	-4	-42	14032	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.88	0.03	0.30	0.00	0.00	16.8
1M	260	-218	-2670	143	-4	-42	14032	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.88	0.03	0.30	0.00	0.00	16.8
1N	260	-218	-2670	143	-4	-42	14032	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.88	0.03	0.30	0.00	0.00	16.8
1O	260	-218	-2670	143	-4	-42	14032	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.88	0.03	0.30	0.00	0.00	16.8
1P	260	-218	-2670	143	-4	-42	14032	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.88	0.03	0.30	0.00	0.00	16.8
2	260	-1173	-3838	174	-18	-34	22491	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.94	0.05	0.38	0.00	0.00	16.8

apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	293	-218	-3183	143	-4	-88	13079	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.04	0.35	0.00	0.00	16.8
1B	293	-218	-3183	143	-4	-88	13079	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.04	0.35	0.00	0.00	16.8
1C	293	-218	-3183	143	-4	-88	13079	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.04	0.35	0.00	0.00	16.8
1D	293	-218	-3183	143	-4	-88	13079	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.04	0.35	0.00	0.00	16.8
1E	293	-218	-3183	143	-4	-88	13079	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.04	0.35	0.00	0.00	16.8
1F	293	-218	-3183	143	-4	-88	13079	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.04	0.35	0.00	0.00	16.8
1G	293	-218	-3183	143	-4	-88	13079	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.04	0.35	0.00	0.00	16.8
1H	293	-218	-3183	143	-4	-88	13079	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.04	0.35	0.00	0.00	16.8
1I	293	-218	-3183	143	-4	-88	13079	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.04	0.35	0.00	0.00	16.8
1J	293	-218	-3183	143	-4	-88	13079	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.04	0.35	0.00	0.00	16.8
1K	293	-218	-3183	143	-4	-88	13079	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.04	0.35	0.00	0.00	16.8
1L	293	-218	-3183	143	-4	-88	13079	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.04	0.35	0.00	0.00	16.8
1M	293	-218	-3183	143	-4	-88	13079	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.04	0.35	0.00	0.00	16.8
1N	293	-218	-3183	143	-4	-88	13079	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.04	0.35	0.00	0.00	16.8
1O	293	-218	-3183	143	-4	-88	13079	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.04	0.35	0.00	0.00	16.8
1P	293	-218	-3183	143	-4	-88	13079	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.04	0.35	0.00	0.00	16.8
2	293	-1173	-4623	174	-18	-91	21113	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.89	0.06	0.45	0.00	0.00	16.8

apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	326	-218	-3696	143	-4	-135	11960	3.08	9.24	9.24	3.08	2	1.00	0.04	0.41	0.00	0.00	16.8
1B	326	-218	-3696	143	-4	-135	11960	3.08	9.24	9.24	3.08	2	1.00	0.04	0.41	0.00	0.00	16.8
1C	326	-218	-3696	143	-4	-135	11960	3.08	9.24	9.24	3.08	2	1.00	0.04	0.41	0.00	0.00	16.8
1D	326	-218	-3696	143	-4	-135	11960	3.08	9.24	9.24	3.08	2	1.00	0.04	0.41	0.00	0.00	16.8
1E	326	-218	-3696	143	-4	-135	11960	3.08	9.24	9.24	3.08	2	1.00	0.04	0.41	0.00	0.00	16.8
1F	326	-218	-3696	143	-4	-135	11960	3.08	9.24	9.24	3.08	2	1.00	0.04	0.41	0.00	0.00	16.8
1G	326	-218	-3696	143	-4	-135	11960	3.08	9.24	9.24	3.08	2	1.00	0.04	0.41	0.00	0.00	16.8
1H	326	-218	-3696	143	-4	-135	11960	3.08	9.24	9.24	3.08	2	1.00	0.04	0.41	0.00	0.00	16.8
1I	326	-218	-3696	143	-4	-135	11960	3.08	9.24	9.24	3.08	2	1.00	0.04	0.41	0.00	0.00	16.8
1J	326	-218	-3696	143	-4	-135	11960	3.08	9.24	9.24	3.08	2	1.00	0.04	0.41	0.00	0.00	16.8
1K	326	-218	-3696	143	-4	-135	11960	3.08	9.24	9.24	3.08	2	1.00	0.04	0.41	0.00	0.00	16.8
1L	326	-218	-3696	143	-4	-135	11960	3.08	9.24	9.24	3.08	2	1.00	0.04	0.41	0.00	0.00	16.8
1M	326	-218	-3696	143	-4	-135	11960	3.08	9.24	9.24	3.08	2	1.00	0.04	0.41	0.00	0.00	16.8
1N	326	-218	-3696	143	-4	-135	11960	3.08	9.24	9.24	3.08	2	1.00	0.04	0.41	0.00	0.00	16.8
1O	326	-218	-3696	143	-4	-135	11960	3.08	9.24	9.24	3.08	2	1.00	0.04	0.41	0.00	0.00	16.8
1P	326	-218	-3696	143	-4	-135	11960	3.08	9.24	9.24	3.08	2	1.00	0.04	0.41	0.00	0.00	16.8
2	326	-1173	-5407	174	-18	-147	19480	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.97	0.06	0.56	0.00	0.00	16.8

apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 43 NI 13852 NF 13839 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 5.7400 5.0184 17.7584 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-225	-8817	163	-277	206	12020	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.12	1.14	3.67	0.16	16.8
1B	0	-225	-8817	163	-277	206	12020	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.12	1.14	3.67	0.16	16.8
1C	0	-225	-8817	163	-277	206	12020	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.12	1.14	3.67	0.16	16.8
1D	0	-225	-8817	163	-277	206	12020	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.12	1.14	3.67	0.16	16.8
1E	0	-225	-8817	163	-277	206	12020	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.12	1.14	3.67	0.16	16.8
1F	0	-225	-8817	163	-277	206	12020	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.12	1.14	3.67	0.16	16.8
1G	0	-225	-8817	163	-277	206	12020	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.12	1.14	3.67	0.16	16.8
1H	0	-225	-8817	163	-277	206	12020	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.12	1.14	3.67	0.16	16.8
1I	0	-225	-8817	163	-277	206	12020	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.12	1.14	3.67	0.16	16.8
1J	0	-225	-8817	163	-277	206	12020	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.12	1.14	3.67	0.16	16.8
1K	0	-225	-8817	163	-277	206	12020	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.12	1.14	3.67	0.16	16.8
1L	0	-225	-8817	163	-277	206	12020	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.12	1.14	3.67	0.16	16.8
1M	0	-225	-8817	163	-277	206	12020	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.12	1.14	3.67	0.16	16.8
1N	0	-225	-8817	163	-277	206	12020	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.12	1.14	3.67	0.16	16.8
1O	0	-225	-8817	163	-277	206	12020	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.12	1.14	3.67	0.16	16.8
1P	0	-225	-8817	163	-277	206	12020	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.12	1.14	3.67	0.16	16.8
2	0	-1159	-13680	176	-455	222	19590	9.24	3.08	9.24	3.08	3	0.98	0.18	1.66	5.70	0.26	16.2

apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	33	-225	-9333	163	-277	152	9044	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.75	0.12	1.20	3.89	0.16	16.8
1B	33	-225	-9333	163	-277	152	9044	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.75	0.12	1.20	3.89	0.16	16.8
1C	33	-225	-9333	163	-277	152	9044	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.75	0.12	1.20	3.89	0.16	16.8
1D	33	-225	-9333	163	-277	152	9044	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.75	0.12	1.20	3.89	0.16	16.8
1E	33	-225	-9333	163	-277	152	9044	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.75	0.12	1.20	3.89	0.16	16.8
1F	33	-225	-9333	163	-277	152	9044	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.75	0.12	1.20	3.89	0.16	16.8
1G	33	-225	-9333	163	-277	152	9044	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.75	0.12	1.20	3.89	0.16	16.8
1H	33	-225	-9333	163	-277	152	9044	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.75	0.12	1.20	3.89	0.16	16.8
1I	33	-225	-9333	163	-277	152	9044	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.75	0.12	1.20	3.89	0.16	16.8
1J	33	-225	-9333	163	-277	152	9044	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.75	0.12	1.20	3.89	0.16	16.8
1K	33	-225	-9333	163	-277	152	9044	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.75	0.12	1.20	3.89	0.16	16.8
1L	33	-225	-9333	163	-277	152	9044	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.75	0.12	1.20	3.89	0.16	16.8

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1A	33	-225	-9333	163	-277	152	9044	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.75	0.12	1.20	3.89	0.16	16.8
1N	33	-225	-9333	163	-277	152	9044	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.75	0.12	1.20	3.89	0.16	16.8
10	33	-225	-9333	163	-277	152	9044	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.75	0.12	1.20	3.89	0.16	16.8
1P	33	-225	-9333	163	-277	152	9044	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.75	0.12	1.20	3.89	0.16	16.8
2	33	-1159	-14470	176	-455	164	14975	9.24	3.08	9.24	3.08	3	0.93	0.19	1.85	6.03	0.26	15.3
apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 15.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	66	-225	-9850	163	-277	99	5899	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.73	0.13	1.26	4.10	0.16	16.8
1B	66	-225	-9850	163	-277	99	5899	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.73	0.13	1.26	4.10	0.16	16.8
1C	66	-225	-9850	163	-277	99	5899	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.73	0.13	1.26	4.10	0.16	16.8
1D	66	-225	-9850	163	-277	99	5899	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.73	0.13	1.26	4.10	0.16	16.8
1E	66	-225	-9850	163	-277	99	5899	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.73	0.13	1.26	4.10	0.16	16.8
1F	66	-225	-9850	163	-277	99	5899	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.73	0.13	1.26	4.10	0.16	16.8
1G	66	-225	-9850	163	-277	99	5899	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.73	0.13	1.26	4.10	0.16	16.8
1H	66	-225	-9850	163	-277	99	5899	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.73	0.13	1.26	4.10	0.16	16.8
1I	66	-225	-9850	163	-277	99	5899	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.73	0.13	1.26	4.10	0.16	16.8
1J	66	-225	-9850	163	-277	99	5899	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.73	0.13	1.26	4.10	0.16	16.8
1K	66	-225	-9850	163	-277	99	5899	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.73	0.13	1.26	4.10	0.16	16.8
1L	66	-225	-9850	163	-277	99	5899	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.73	0.13	1.26	4.10	0.16	16.8
1M	66	-225	-9850	163	-277	99	5899	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.73	0.13	1.26	4.10	0.16	16.8
1N	66	-225	-9850	163	-277	99	5899	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.73	0.13	1.26	4.10	0.16	16.8
10	66	-225	-9850	163	-277	99	5899	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.73	0.13	1.26	4.10	0.16	16.8
1P	66	-225	-9850	163	-277	99	5899	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.73	0.13	1.26	4.10	0.16	16.8
2	66	-1159	-15260	176	-455	106	10100	9.24	3.08	9.24	3.08	4	0.82	0.20	1.99	6.35	0.26	14.6
apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 14.6 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	98	-225	-10366	163	-277	45	2584	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.32	0.14	1.31	4.32	0.16	16.8
1B	98	-225	-10366	163	-277	45	2584	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.32	0.14	1.31	4.32	0.16	16.8
1C	98	-225	-10366	163	-277	45	2584	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.32	0.14	1.31	4.32	0.16	16.8
1D	98	-225	-10366	163	-277	45	2584	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.32	0.14	1.31	4.32	0.16	16.8
1E	98	-225	-10366	163	-277	45	2584	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.32	0.14	1.31	4.32	0.16	16.8
1F	98	-225	-10366	163	-277	45	2584	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.32	0.14	1.31	4.32	0.16	16.8
1G	98	-225	-10366	163	-277	45	2584	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.32	0.14	1.31	4.32	0.16	16.8
1H	98	-225	-10366	163	-277	45	2584	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.32	0.14	1.31	4.32	0.16	16.8
1I	98	-225	-10366	163	-277	45	2584	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.32	0.14	1.31	4.32	0.16	16.8
1J	98	-225	-10366	163	-277	45	2584	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.32	0.14	1.31	4.32	0.16	16.8
1K	98	-225	-10366	163	-277	45	2584	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.32	0.14	1.31	4.32	0.16	16.8
1L	98	-225	-10366	163	-277	45	2584	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.32	0.14	1.31	4.32	0.16	16.8
1M	98	-225	-10366	163	-277	45	2584	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.32	0.14	1.31	4.32	0.16	16.8
1N	98	-225	-10366	163	-277	45	2584	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.32	0.14	1.31	4.32	0.16	16.8
10	98	-225	-10366	163	-277	45	2584	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.32	0.14	1.31	4.32	0.16	16.8
1P	98	-225	-10366	163	-277	45	2584	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.32	0.14	1.31	4.32	0.16	16.8
2	98	-1159	-16050	176	-455	48	4967	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.58	0.21	2.07	6.68	0.26	13.9
apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 13.9 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	131	-225	-10882	163	-277	-8	-900	3.08	3.08	3.08	9.24	2	0.10	0.14	1.37	4.53	0.16	16.8
1B	131	-225	-10882	163	-277	-8	-900	3.08	3.08	3.08	9.24	2	0.10	0.14	1.37	4.53	0.16	16.8
1C	131	-225	-10882	163	-277	-8	-900	3.08	3.08	3.08	9.24	2	0.10	0.14	1.37	4.53	0.16	16.8
1D	131	-225	-10882	163	-277	-8	-900	3.08	3.08	3.08	9.24	2	0.10	0.14	1.37	4.53	0.16	16.8
1E	131	-225	-10882	163	-277	-8	-900	3.08	3.08	3.08	9.24	2	0.10	0.14	1.37	4.53	0.16	16.8
1F	131	-225	-10882	163	-277	-8	-900	3.08	3.08	3.08	9.24	2	0.10	0.14	1.37	4.53	0.16	16.8
1G	131	-225	-10882	163	-277	-8	-900	3.08	3.08	3.08	9.24	2	0.10	0.14	1.37	4.53	0.16	16.8
1H	131	-225	-10882	163	-277	-8	-900	3.08	3.08	3.08	9.24	2	0.10	0.14	1.37	4.53	0.16	16.8
1I	131	-225	-10882	163	-277	-8	-900	3.08	3.08	3.08	9.24	2	0.10	0.14	1.37	4.53	0.16	16.8
1J	131	-225	-10882	163	-277	-8	-900	3.08	3.08	3.08	9.24	2	0.10	0.14	1.37	4.53	0.16	16.8
1K	131	-225	-10882	163	-277	-8	-900	3.08	3.08	3.08	9.24	2	0.10	0.14	1.37	4.53	0.16	16.8
1L	131	-225	-10882	163	-277	-8	-900	3.08	3.08	3.08	9.24	2	0.10	0.14	1.37	4.53	0.16	16.8
1M	131	-225	-10882	163	-277	-8	-900	3.08	3.08	3.08	9.24	2	0.10	0.14	1.37	4.53	0.16	16.8
1N	131	-225	-10882	163	-277	-8	-900	3.08	3.08	3.08	9.24	2	0.10	0.14	1.37	4.53	0.16	16.8
10	131	-225	-10882	163	-277	-8	-900	3.08	3.08	3.08	9.24	2	0.10	0.14	1.37	4.53	0.16	16.8
1P	131	-225	-10882	163	-277	-8	-900	3.08	3.08	3.08	9.24	2	0.10	0.14	1.37	4.53	0.16	16.8
2	131	-1159	-16840	176	-455	-9	-426	3.08	3.08	3.08	9.24	3	0.01	0.22	2.16	7.01	0.26	13.3
apost= -- aant= -- ainf= -- asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 13.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	164	-225	-11398	163	-277	-62	-4553	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.56	0.15	1.43	4.75	0.16	16.8
1B	164	-225	-11398	163	-277	-62	-4553	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.56	0.15	1.43	4.75	0.16	16.8
1C	164	-225	-11398	163	-277	-62	-4553	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.56	0.15	1.43	4.75	0.16	16.8
1D	164	-225	-11398	163	-277	-62	-4553	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.56	0.15	1.43	4.75	0.16	16.8
1E	164	-225	-11398	163	-277	-62	-4553	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.56	0.15	1.43	4.75	0.16	16.8
1F	164	-225	-11398	163	-277	-62	-4553	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.56	0.15	1.43	4.75	0.16	16.8
1G	164	-225	-11398	163	-277	-62	-4553	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.56	0.15	1.43	4.75	0.16	16.8
1H	164	-225	-11398	163	-277	-62	-4553	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.56	0.15	1.43	4.75	0.16	16.8
1I	164	-225	-11398	163	-277	-62	-4553	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.56	0.15	1.43	4.75	0.16	16.8
1J	164	-225	-11398	163	-277	-62	-4553	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.56	0.15	1.43	4.75	0.16	16.8
1K	164	-225	-11398	163	-277	-62	-4553	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.56	0.15	1.43	4.75	0.16	16.8
1L	164	-225	-11398	163	-277	-62	-4553	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.56	0.15	1.43	4.75	0.16	16.8
1M	164	-225	-11398	163	-277	-62	-4553	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.56	0.15	1.43	4.75	0.16	16.8
1N	164	-225	-11398	163	-277	-62	-4553	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.56	0.15	1.43	4.75	0.16	16.8
10	164	-225	-11398	163	-277	-62	-4553	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.56	0.15	1.43	4.75	0.16	16.8
1P	164	-225	-11398	163	-277	-62	-4553	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.56	0.15	1.43	4.75	0.16	16.8
2	164	-1159	-17630	176	-455	-67	-6077	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.72	0.23	2.25	7.34	0.26	12.8
apost= -- aant= 6.16 ainf= -- asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 12.8 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	197	-225	-11915	163	-277	-115	-8376	3.08	9.24	3.08	9.24							

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

ASTA NUM. 44 NI 11282 NF 13844 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 7.4925 5.6610 16.1535 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza			aswta	aswto	PASSO
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m		cm	
1A	0	1062	3834	-197	265	-341	-3984	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.97	0.16	1.49	2.89	0.41	9.3	
1B	0	1062	3834	-197	265	-341	-3984	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.97	0.16	1.49	2.89	0.41	9.3	
1C	0	1062	3834	-197	265	-341	-3984	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.97	0.16	1.49	2.89	0.41	9.3	
1D	0	1062	3834	-197	265	-341	-3984	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.97	0.16	1.49	2.89	0.41	9.3	
1E	0	1062	3834	-197	265	-341	-3984	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.97	0.16	1.49	2.89	0.41	9.3	
1F	0	1062	3834	-197	265	-341	-3984	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.97	0.16	1.49	2.89	0.41	9.3	
1G	0	1062	3834	-197	265	-341	-3984	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.97	0.16	1.49	2.89	0.41	9.3	
1H	0	1062	3834	-197	265	-341	-3984	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.97	0.16	1.49	2.89	0.41	9.3	
1I	0	1062	3834	-197	265	-341	-3984	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.97	0.16	1.49	2.89	0.41	9.3	
1J	0	1062	3834	-197	265	-341	-3984	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.97	0.16	1.49	2.89	0.41	9.3	
1K	0	1062	3834	-197	265	-341	-3984	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.97	0.16	1.49	2.89	0.41	9.3	
1L	0	1062	3834	-197	265	-341	-3984	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.97	0.16	1.49	2.89	0.41	9.3	
1M	0	1062	3834	-197	265	-341	-3984	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.97	0.16	1.49	2.89	0.41	9.3	
1N	0	1062	3834	-197	265	-341	-3984	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.97	0.16	1.49	2.89	0.41	9.3	
1O	0	1062	3834	-197	265	-341	-3984	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.97	0.16	1.49	2.89	0.41	9.3	
1P	0	1062	3834	-197	265	-341	-3984	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.97	0.16	1.49	2.89	0.41	9.3	
2	0	1517	6105	-290	462	-503	-6395	3.08	4.62	3.08	6.16	2	0.79	0.27	2.47	4.60	0.71	9.3	

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 3.08 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	37	1062	3321	-197	265	-268	-2662	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.66	0.15	1.38	2.50	0.41	9.3
1B	37	1062	3321	-197	265	-268	-2662	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.66	0.15	1.38	2.50	0.41	9.3
1C	37	1062	3321	-197	265	-268	-2662	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.66	0.15	1.38	2.50	0.41	9.3
1D	37	1062	3321	-197	265	-268	-2662	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.66	0.15	1.38	2.50	0.41	9.3
1E	37	1062	3321	-197	265	-268	-2662	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.66	0.15	1.38	2.50	0.41	9.3
1F	37	1062	3321	-197	265	-268	-2662	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.66	0.15	1.38	2.50	0.41	9.3
1G	37	1062	3321	-197	265	-268	-2662	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.66	0.15	1.38	2.50	0.41	9.3
1H	37	1062	3321	-197	265	-268	-2662	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.66	0.15	1.38	2.50	0.41	9.3
1I	37	1062	3321	-197	265	-268	-2662	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.66	0.15	1.38	2.50	0.41	9.3
1J	37	1062	3321	-197	265	-268	-2662	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.66	0.15	1.38	2.50	0.41	9.3
1K	37	1062	3321	-197	265	-268	-2662	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.66	0.15	1.38	2.50	0.41	9.3
1L	37	1062	3321	-197	265	-268	-2662	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.66	0.15	1.38	2.50	0.41	9.3
1M	37	1062	3321	-197	265	-268	-2662	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.66	0.15	1.38	2.50	0.41	9.3
1N	37	1062	3321	-197	265	-268	-2662	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.66	0.15	1.38	2.50	0.41	9.3
1O	37	1062	3321	-197	265	-268	-2662	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.66	0.15	1.38	2.50	0.41	9.3
1P	37	1062	3321	-197	265	-268	-2662	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.66	0.15	1.38	2.50	0.41	9.3
2	37	1517	5287	-290	462	-395	-4291	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.71	0.24	2.29	3.99	0.71	9.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	74	1062	2808	-197	265	-196	-1530	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.40	0.13	1.26	2.12	0.41	22.3
1B	74	1062	2808	-197	265	-196	-1530	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.40	0.13	1.26	2.12	0.41	22.3
1C	74	1062	2808	-197	265	-196	-1530	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.40	0.13	1.26	2.12	0.41	22.3
1D	74	1062	2808	-197	265	-196	-1530	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.40	0.13	1.26	2.12	0.41	22.3
1E	74	1062	2808	-197	265	-196	-1530	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.40	0.13	1.26	2.12	0.41	22.3
1F	74	1062	2808	-197	265	-196	-1530	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.40	0.13	1.26	2.12	0.41	22.3
1G	74	1062	2808	-197	265	-196	-1530	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.40	0.13	1.26	2.12	0.41	22.3
1H	74	1062	2808	-197	265	-196	-1530	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.40	0.13	1.26	2.12	0.41	22.3
1I	74	1062	2808	-197	265	-196	-1530	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.40	0.13	1.26	2.12	0.41	22.3
1J	74	1062	2808	-197	265	-196	-1530	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.40	0.13	1.26	2.12	0.41	22.3
1K	74	1062	2808	-197	265	-196	-1530	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.40	0.13	1.26	2.12	0.41	22.3
1L	74	1062	2808	-197	265	-196	-1530	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.40	0.13	1.26	2.12	0.41	22.3
1M	74	1062	2808	-197	265	-196	-1530	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.40	0.13	1.26	2.12	0.41	22.3
1N	74	1062	2808	-197	265	-196	-1530	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.40	0.13	1.26	2.12	0.41	22.3
1O	74	1062	2808	-197	265	-196	-1530	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.40	0.13	1.26	2.12	0.41	22.3
1P	74	1062	2808	-197	265	-196	-1530	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.40	0.13	1.26	2.12	0.41	22.3
2	74	1517	4470	-290	462	-288	-2488	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.64	0.22	2.11	3.37	0.71	21.0

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 21.0 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	111	1062	2294	-197	265	-123	-588	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.12	1.15	1.73	0.41	22.3
1B	111	1062	2294	-197	265	-123	-588	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.12	1.15	1.73	0.41	22.3
1C	111	1062	2294	-197	265	-123	-588	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.12	1.15	1.73	0.41	22.3
1D	111	1062	2294	-197	265	-123	-588	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.12	1.15	1.73	0.41	22.3
1E	111	1062	2294	-197	265	-123	-588	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.12	1.15	1.73	0.41	22.3
1F	111	1062	2294	-197	265	-123	-588	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.12	1.15	1.73	0.41	22.3
1G	111	1062	2294	-197	265	-123	-588	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.12	1.15	1.73	0.41	22.3
1H	111	1062	2294	-197	265	-123	-588	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.12	1.15	1.73	0.41	22.3
1I	111	1062	2294	-197	265	-123	-588	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.12	1.15	1.73	0.41	22.3
1J	111	1062	2294	-197	265	-123	-588	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.12	1.15	1.73	0.41	22.3
1K	111	1062	2294	-197	265	-123	-588	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.12	1.15	1.73	0.41	22.3
1L	111	1062	2294	-197	265	-123	-588	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.12	1.15	1.73	0.41	22.3
1M	111	1062	2294	-197	265	-123	-588	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.12	1.15	1.73	0.41	22.3
1N	111	1062	2294	-197	265	-123	-588	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.12	1.15	1.73	0.41	22.3
1O	111	1062	2294	-197	265	-123	-588	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.12	1.15	1.73	0.41	22.3
1P	111	1062	2294	-197	265	-123	-588	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.12	1.15	1.73	0.41	22.3
2	111	1517	3652	-290	462	-181	-988	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.29	0.20	1.92	2.75	0.71	22.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	148	1062	1781	-197	265	-

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1P	296	1062	-272	-197	265	240	1281	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.34	0.06	0.70	0.00	0.00	22.3
2	296	1517	-437	-290	462	355	1982	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.52	0.11	1.21	0.33	0.71	22.3
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	333	1062	-785	-197	265	313	1086	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.30	0.08	0.81	0.00	0.00	9.3
1B	333	1062	-785	-197	265	313	1086	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.30	0.08	0.81	0.00	0.00	9.3
1C	333	1062	-785	-197	265	313	1086	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.30	0.08	0.81	0.00	0.00	9.3
1D	333	1062	-785	-197	265	313	1086	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.30	0.08	0.81	0.00	0.00	9.3
1E	333	1062	-785	-197	265	313	1086	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.30	0.08	0.81	0.00	0.00	9.3
1F	333	1062	-785	-197	265	313	1086	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.30	0.08	0.81	0.00	0.00	9.3
1G	333	1062	-785	-197	265	313	1086	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.30	0.08	0.81	0.00	0.00	9.3
1H	333	1062	-785	-197	265	313	1086	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.30	0.08	0.81	0.00	0.00	9.3
1I	333	1062	-785	-197	265	313	1086	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.30	0.08	0.81	0.00	0.00	9.3
1J	333	1062	-785	-197	265	313	1086	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.30	0.08	0.81	0.00	0.00	9.3
1K	333	1062	-785	-197	265	313	1086	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.30	0.08	0.81	0.00	0.00	9.3
1L	333	1062	-785	-197	265	313	1086	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.30	0.08	0.81	0.00	0.00	9.3
1M	333	1062	-785	-197	265	313	1086	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.30	0.08	0.81	0.00	0.00	9.3
1N	333	1062	-785	-197	265	313	1086	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.30	0.08	0.81	0.00	0.00	9.3
1O	333	1062	-785	-197	265	313	1086	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.30	0.08	0.81	0.00	0.00	9.3
1P	333	1062	-785	-197	265	313	1086	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.30	0.08	0.81	0.00	0.00	9.3
2	333	1517	-1254	-290	462	462	1670	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.45	0.13	1.39	0.95	0.71	9.3
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	369	1062	-1298	-197	265	385	701	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.21	0.09	0.93	0.00	0.00	9.3
1B	369	1062	-1298	-197	265	385	701	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.21	0.09	0.93	0.00	0.00	9.3
1C	369	1062	-1298	-197	265	385	701	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.21	0.09	0.93	0.00	0.00	9.3
1D	369	1062	-1298	-197	265	385	701	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.21	0.09	0.93	0.00	0.00	9.3
1E	369	1062	-1298	-197	265	385	701	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.21	0.09	0.93	0.00	0.00	9.3
1F	369	1062	-1298	-197	265	385	701	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.21	0.09	0.93	0.00	0.00	9.3
1G	369	1062	-1298	-197	265	385	701	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.21	0.09	0.93	0.00	0.00	9.3
1H	369	1062	-1298	-197	265	385	701	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.21	0.09	0.93	0.00	0.00	9.3
1I	369	1062	-1298	-197	265	385	701	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.21	0.09	0.93	0.00	0.00	9.3
1J	369	1062	-1298	-197	265	385	701	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.21	0.09	0.93	0.00	0.00	9.3
1K	369	1062	-1298	-197	265	385	701	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.21	0.09	0.93	0.00	0.00	9.3
1L	369	1062	-1298	-197	265	385	701	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.21	0.09	0.93	0.00	0.00	9.3
1M	369	1062	-1298	-197	265	385	701	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.21	0.09	0.93	0.00	0.00	9.3
1N	369	1062	-1298	-197	265	385	701	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.21	0.09	0.93	0.00	0.00	9.3
1O	369	1062	-1298	-197	265	385	701	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.21	0.09	0.93	0.00	0.00	9.3
1P	369	1062	-1298	-197	265	385	701	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.21	0.09	0.93	0.00	0.00	9.3
2	369	1517	-2072	-290	462	569	1056	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.31	0.15	1.57	1.56	0.71	9.3
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
ASTA NUM. 45 NI 13844 NF 13847 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)																		
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.																		
qy medio: 3.0000 7.2090 5.4468 15.6558 kg/cm																		
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato																		
NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	--																	
	cm		kg			kg*m			cmq				Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	1615	2186	-146	105	-274	-232	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.15	0.08	0.74	0.00	0.00	9.3
1B	0	1615	2186	-146	105	-274	-232	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.15	0.08	0.74	0.00	0.00	9.3
1C	0	1615	2186	-146	105	-274	-232	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.15	0.08	0.74	0.00	0.00	9.3
1D	0	1615	2186	-146	105	-274	-232	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.15	0.08	0.74	0.00	0.00	9.3
1E	0	1615	2186	-146	105	-274	-232	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.15	0.08	0.74	0.00	0.00	9.3
1F	0	1615	2186	-146	105	-274	-232	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.15	0.08	0.74	0.00	0.00	9.3
1G	0	1615	2186	-146	105	-274	-232	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.15	0.08	0.74	0.00	0.00	9.3
1H	0	1615	2186	-146	105	-274	-232	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.15	0.08	0.74	0.00	0.00	9.3
1I	0	1615	2186	-146	105	-274	-232	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.15	0.08	0.74	0.00	0.00	9.3
1J	0	1615	2186	-146	105	-274	-232	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.15	0.08	0.74	0.00	0.00	9.3
1K	0	1615	2186	-146	105	-274	-232	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.15	0.08	0.74	0.00	0.00	9.3
1L	0	1615	2186	-146	105	-274	-232	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.15	0.08	0.74	0.00	0.00	9.3
1M	0	1615	2186	-146	105	-274	-232	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.15	0.08	0.74	0.00	0.00	9.3
1N	0	1615	2186	-146	105	-274	-232	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.15	0.08	0.74	0.00	0.00	9.3
1O	0	1615	2186	-146	105	-274	-232	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.15	0.08	0.74	0.00	0.00	9.3
1P	0	1615	2186	-146	105	-274	-232	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.15	0.08	0.74	0.00	0.00	9.3
2	0	2336	3483	-204	181	-385	-362	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.22	0.14	1.21	2.63	0.28	9.3
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	36	1615	1707	-146	105	-222	459	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.17	0.07	0.63	0.00	0.00	9.3
1B	36	1615	1707	-146	105	-222	459	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.17	0.07	0.63	0.00	0.00	9.3
1C	36	1615	1707	-146	105	-222	459	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.17	0.07	0.63	0.00	0.00	9.3
1D	36	1615	1707	-146	105	-222	459	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.17	0.07	0.63	0.00	0.00	9.3
1E	36	1615	1707	-146	105	-222	459	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.17	0.07	0.63	0.00	0.00	9.3
1F	36	1615	1707	-146	105	-222	459	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.17	0.07	0.63	0.00	0.00	9.3
1G	36	1615	1707	-146	105	-222	459	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.17	0.07	0.63	0.00	0.00	9.3
1H	36	1615	1707	-146	1													

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

	36	2336	2721	-204	181	-313	740	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.27	0.11	1.04	2.05	0.28	9.3
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	71	1615	1228	-146	105	-171	981	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.29	0.06	0.53	0.00	0.00	22.3
1B	71	1615	1228	-146	105	-171	981	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.29	0.06	0.53	0.00	0.00	22.3
1C	71	1615	1228	-146	105	-171	981	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.29	0.06	0.53	0.00	0.00	22.3
1D	71	1615	1228	-146	105	-171	981	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.29	0.06	0.53	0.00	0.00	22.3
1E	71	1615	1228	-146	105	-171	981	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.29	0.06	0.53	0.00	0.00	22.3
1F	71	1615	1228	-146	105	-171	981	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.29	0.06	0.53	0.00	0.00	22.3
1G	71	1615	1228	-146	105	-171	981	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.29	0.06	0.53	0.00	0.00	22.3
1H	71	1615	1228	-146	105	-171	981	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.29	0.06	0.53	0.00	0.00	22.3
1I	71	1615	1228	-146	105	-171	981	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.29	0.06	0.53	0.00	0.00	22.3
1J	71	1615	1228	-146	105	-171	981	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.29	0.06	0.53	0.00	0.00	22.3
1K	71	1615	1228	-146	105	-171	981	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.29	0.06	0.53	0.00	0.00	22.3
1L	71	1615	1228	-146	105	-171	981	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.29	0.06	0.53	0.00	0.00	22.3
1M	71	1615	1228	-146	105	-171	981	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.29	0.06	0.53	0.00	0.00	22.3
1N	71	1615	1228	-146	105	-171	981	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.29	0.06	0.53	0.00	0.00	22.3
1O	71	1615	1228	-146	105	-171	981	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.29	0.06	0.53	0.00	0.00	22.3
1P	71	1615	1228	-146	105	-171	981	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.29	0.06	0.53	0.00	0.00	22.3
2	71	2336	1959	-204	181	-240	1571	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.46	0.09	0.87	0.00	0.00	22.3
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	107	1615	750	-146	105	-119	1332	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.37	0.04	0.42	0.00	0.00	22.3
1B	107	1615	750	-146	105	-119	1332	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.37	0.04	0.42	0.00	0.00	22.3
1C	107	1615	750	-146	105	-119	1332	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.37	0.04	0.42	0.00	0.00	22.3
1D	107	1615	750	-146	105	-119	1332	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.37	0.04	0.42	0.00	0.00	22.3
1E	107	1615	750	-146	105	-119	1332	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.37	0.04	0.42	0.00	0.00	22.3
1F	107	1615	750	-146	105	-119	1332	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.37	0.04	0.42	0.00	0.00	22.3
1G	107	1615	750	-146	105	-119	1332	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.37	0.04	0.42	0.00	0.00	22.3
1H	107	1615	750	-146	105	-119	1332	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.37	0.04	0.42	0.00	0.00	22.3
1I	107	1615	750	-146	105	-119	1332	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.37	0.04	0.42	0.00	0.00	22.3
1J	107	1615	750	-146	105	-119	1332	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.37	0.04	0.42	0.00	0.00	22.3
1K	107	1615	750	-146	105	-119	1332	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.37	0.04	0.42	0.00	0.00	22.3
1L	107	1615	750	-146	105	-119	1332	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.37	0.04	0.42	0.00	0.00	22.3
1M	107	1615	750	-146	105	-119	1332	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.37	0.04	0.42	0.00	0.00	22.3
1N	107	1615	750	-146	105	-119	1332	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.37	0.04	0.42	0.00	0.00	22.3
1O	107	1615	750	-146	105	-119	1332	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.37	0.04	0.42	0.00	0.00	22.3
1P	107	1615	750	-146	105	-119	1332	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.37	0.04	0.42	0.00	0.00	22.3
2	107	2336	1198	-204	181	-168	2132	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.59	0.07	0.70	0.00	0.00	22.3
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	142	1615	271	-146	105	-67	1514	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.42	0.03	0.31	0.00	0.00	22.3
1B	142	1615	271	-146	105	-67	1514	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.42	0.03	0.31	0.00	0.00	22.3
1C	142	1615	271	-146	105	-67	1514	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.42	0.03	0.31	0.00	0.00	22.3
1D	142	1615	271	-146	105	-67	1514	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.42	0.03	0.31	0.00	0.00	22.3
1E	142	1615	271	-146	105	-67	1514	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.42	0.03	0.31	0.00	0.00	22.3
1F	142	1615	271	-146	105	-67	1514	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.42	0.03	0.31	0.00	0.00	22.3
1G	142	1615	271	-146	105	-67	1514	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.42	0.03	0.31	0.00	0.00	22.3
1H	142	1615	271	-146	105	-67	1514	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.42	0.03	0.31	0.00	0.00	22.3
1I	142	1615	271	-146	105	-67	1514	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.42	0.03	0.31	0.00	0.00	22.3
1J	142	1615	271	-146	105	-67	1514	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.42	0.03	0.31	0.00	0.00	22.3
1K	142	1615	271	-146	105	-67	1514	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.42	0.03	0.31	0.00	0.00	22.3
1L	142	1615	271	-146	105	-67	1514	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.42	0.03	0.31	0.00	0.00	22.3
1M	142	1615	271	-146	105	-67	1514	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.42	0.03	0.31	0.00	0.00	22.3
1N	142	1615	271	-146	105	-67	1514	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.42	0.03	0.31	0.00	0.00	22.3
1O	142	1615	271	-146	105	-67	1514	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.42	0.03	0.31	0.00	0.00	22.3
1P	142	1615	271	-146	105	-67	1514	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.42	0.03	0.31	0.00	0.00	22.3
2	142	2336	436	-204	181	-95	2422	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.66	0.05	0.53	0.00	0.00	22.3
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	178	1615	-208	-146	105	-16	1525	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.42	0.03	0.30	0.00	0.00	22.3
1B	178	1615	-208	-146	105	-16	1525	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.42	0.03	0.30	0.00	0.00	22.3
1C	178	1615	-208	-146	105	-16	1525	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.42	0.03	0.30	0.00	0.00	22.3
1D	178	1615	-208	-146	105	-16	1525	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.42	0.03	0.30	0.00	0.00	22.3
1E	178	1615	-208	-146	105	-16	1525	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.42	0.03	0.30	0.00	0.00	22.3
1F	178	1615	-208	-146	105	-16	1525	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.42	0.03	0.30	0.00	0.00	22.3
1G	178	1615	-208	-146	105	-16	1525	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.42	0.03	0.30	0.00	0.00	22.3
1H	178	1615	-208	-146	105	-16	1525	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.42	0.03	0.30	0.00	0.00	22.3
1I	178	1615	-208	-146	105	-16	1525	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.42	0.03	0.30	0.00	0.00	22.3
1J	178	1615	-208	-146	105	-16	1525	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.42	0.03	0.30	0.00	0.00	22.3
1K	178	1615	-208	-146	105	-16	1525	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.42	0.03	0.30	0.00	0.00	22.3
1L	178	1615	-208	-146	105	-16	1525	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.42	0.03	0.30	0.00	0.00	22.3
1M	178	1615	-208	-146	105	-16	1525	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.42	0.03	0.30	0.00	0.00	22.3
1N	178	1615	-208	-146	105	-16	1525	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.42	0.03	0.30	0.00	0.00	22.3
1O	178	1615	-208	-146	105	-16	1525	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.42	0.03	0.30	0.00	0.00	22.3
1P	178	1615	-208	-146	105	-16	1525	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.42	0.03	0.30	0.00	0.00	22.3
2	178	2336	-326	-204	181	-23	2441	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.66	0.05	0.51	0.00	0.00	22.3
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	213	1615	-687	-146	105	36	1366	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.38	0.04	0.41	0.00	0.00	22.3
1B	213	1615	-687	-146	105	36	1366	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.38	0.04	0.41	0.00	0.00	22.3
1C	213	1615	-687	-146	105	36	1366	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.38	0.04	0.41	0.00	0.00	22.3
1D	213	1615	-687	-146	105	36	1366	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.38	0.04	0.41	0.00	0.00	22.3
1E	213	1615	-687	-146</														

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

armatura base = 4×1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	--																	
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	1589	2427	126	48	228	-940	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.28	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
1B	0	1589	2427	126	48	228	-940	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.28	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
1C	0	1589	2427	126	48	228	-940	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.28	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
1D	0	1589	2427	126	48	228	-940	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.28	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
1E	0	1589	2427	126	48	228	-940	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.28	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
1F	0	1589	2427	126	48	228	-940	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.28	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
1G	0	1589	2427	126	48	228	-940	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.28	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
1H	0	1589	2427	126	48	228	-940	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.28	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
1I	0	1589	2427	126	48	228	-940	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.28	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
1J	0	1589	2427	126	48	228	-940	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.28	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
1K	0	1589	2427	126	48	228	-940	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.28	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
1L	0	1589	2427	126	48	228	-940	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.28	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
1M	0	1589	2427	126	48	228	-940	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.28	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
1N	0	1589	2427	126	48	228	-940	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.28	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
1O	0	1589	2427	126	48	228	-940	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.28	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
1P	0	1589	2427	126	48	228	-940	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.28	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
2	0	2312	3867	191	89	346	-1492	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.44	0.13	1.08	2.92	0.14	9.3
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	38	1589	1887	126	48	180	-118	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.12	0.06	0.54	0.00	0.00	9.3
1B	38	1589	1887	126	48	180	-118	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.12	0.06	0.54	0.00	0.00	9.3
1C	38	1589	1887	126	48	180	-118	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.12	0.06	0.54	0.00	0.00	9.3
1D	38	1589	1887	126	48	180	-118	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.12	0.06	0.54	0.00	0.00	9.3
1E	38	1589	1887	126	48	180	-118	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.12	0.06	0.54	0.00	0.00	9.3
1F	38	1589	1887	126	48	180	-118	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.12	0.06	0.54	0.00	0.00	9.3
1G	38	1589	1887	126	48	180	-118	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.12	0.06	0.54	0.00	0.00	9.3
1H	38	1589	1887	126	48	180	-118	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.12	0.06	0.54	0.00	0.00	9.3
1I	38	1589	1887	126	48	180	-118	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.12	0.06	0.54	0.00	0.00	9.3
1J	38	1589	1887	126	48	180	-118	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.12	0.06	0.54	0.00	0.00	9.3
1K	38	1589	1887	126	48	180	-118	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.12	0.06	0.54	0.00	0.00	9.3
1L	38	1589	1887	126	48	180	-118	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.12	0.06	0.54	0.00	0.00	9.3
1M	38	1589	1887	126	48	180	-118	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.12	0.06	0.54	0.00	0.00	9.3
1N	38	1589	1887	126	48	180	-118	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.12	0.06	0.54	0.00	0.00	9.3
1O	38	1589	1887	126	48	180	-118	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.12	0.06	0.54	0.00	0.00	9.3
1P	38	1589	1887	126	48	180	-118	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.12	0.06	0.54	0.00	0.00	9.3
2	38	2312	3005	191	89	274	-183	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.18	0.10	0.88	0.00	0.00	9.3
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	76	1589	1346	126	48	132	498	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.18	0.05	0.42	0.00	0.00	22.3
1B	76	1589	1346	126	48	132	498	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.18	0.05	0.42	0.00	0.00	22.3
1C	76	1589	1346	126	48	132	498	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.18	0.05	0.42	0.00	0.00	22.3
1D	76	1589	1346	126	48	132	498	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.18	0.05	0.42	0.00	0.00	22.3
1E	76	1589	1346	126	48	132	498	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.18	0.05	0.42	0.00	0.00	22.3
1F	76	1589	1346	126	48	132	498	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.18	0.05	0.42	0.00	0.00	22.3
1G	76	1589	1346	126	48	132	498	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.18	0.05	0.42	0.00	0.00	22.3
1H	76	1589	1346	126	48	132	498	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.18	0.05	0.42	0.00	0.00	22.3
1I	76	1589	1346	126	48	132	498	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.18	0.05	0.42	0.00	0.00	22.3
1J	76	1589	1346	126	48	132	498	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.18	0.05	0.42	0.00	0.00	22.3
1K	76	1589	1346	126	48	132	498	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.18	0.05	0.42	0.00	0.00	22.3
1L	76	1589	1346	126	48	132	498	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.18	0.05	0.42	0.00	0.00	22.3
1M	76	1589	1346	126	48	132	498	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.18	0.05	0.42	0.00	0.00	22.3
1N	76	1589	1346	126	48	132	498	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.18	0.05	0.42	0.00	0.00	22.3
1O	76	1589	1346	126	48	132	498	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.18	0.05	0.42	0.00	0.00	22.3
1P	76	1589	1346	126	48	132	498	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.18	0.05	0.42	0.00	0.00	22.3
2	76	2312	2143	191	89	201	798	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.28	0.08	0.69	0.00	0.00	22.3
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	114	1589	806	126	48	84	908	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.28	0.03	0.29	0.00	0.00	22.3
1B	114	1589	806	126	48	84	908	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.28	0.03	0.29	0.00	0.00	22.3
1C	114	1589	806	126	48	84	908	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.28	0.03	0.29	0.00	0.00	22.3
1D	114	1589	806	126	48	84	908	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.28	0.03	0.29	0.00	0.00	22.3
1E	114	1589	806	126	48	84	908	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.28	0.03	0.29	0.00	0.00	22.3
1F	114	1589	806	126	48	84	908	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.28	0.03	0.29	0.00	0.00	22.3
1G	114	1589	806	126	48	84	908	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.28	0.03	0.29	0.00	0.00	22.3
1H	114	1589	806	126	48	84	908	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.28	0.03	0.29	0.00	0.00	22.3
1I	114	1589	806	126	48	84	908	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.28	0.03	0.29	0.00	0.00	22.3
1J	114	1589	806	126	48	84	908	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.28	0.03	0.29	0.00	0.00	22.3
1K	114	1589	806	126	48	84	908	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.28	0.03	0.29	0.00	0.00	22.3
1L	114	1589	806	126	48	84	908	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.28	0.03	0.29	0.00	0.00	22.3
1M	114	1589	806	126	48	84	908	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.28	0.03	0.29	0.00	0.00	22.3
1N	114	1589	806	126	48	84	908	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.28	0.03	0.29	0.00	0.00	22.3
1O	114	1589	806	126	48	84	908	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.28	0.03	0.29	0.00	0.00	22.3
1P	114	1589	806	126	48	84	908	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.28	0.03	0.29	0.00	0.00	22.3
2	114	2312	1282	191	89	128	1450	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.43	0.05	0.50	0.00	0.00	22.3
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	152	1589	266	126	48	36	1112	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.32	0.02	0.17	0.00	0.00	22.3
1B	152	1589	266	126	48	36	1112	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.32	0.02	0.17	0.00	0.00	22.3
1C	152	1589	266	126	48	36	1112	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.32	0.02	0.17	0.00	0.00	22.3
1D	152	1589	266	126	48	36	1112	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.32	0.02	0.17	0.00	0.00	22.3
1E	152	1589	266	126	48	36	1112	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.32	0.0				

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1A	343	1589	-2436	126	48	-205	-954	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.29	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
1B	343	1589	-2436	126	48	-205	-954	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.29	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
1C	343	1589	-2436	126	48	-205	-954	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.29	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
1D	343	1589	-2436	126	48	-205	-954	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.29	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
1E	343	1589	-2436	126	48	-205	-954	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.29	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
1F	343	1589	-2436	126	48	-205	-954	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.29	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
1G	343	1589	-2436	126	48	-205	-954	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.29	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
1H	343	1589	-2436	126	48	-205	-954	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.29	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
1I	343	1589	-2436	126	48	-205	-954	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.29	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
1J	343	1589	-2436	126	48	-205	-954	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.29	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
1K	343	1589	-2436	126	48	-205	-954	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.29	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
1L	343	1589	-2436	126	48	-205	-954	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.29	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
1M	343	1589	-2436	126	48	-205	-954	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.29	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
1N	343	1589	-2436	126	48	-205	-954	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.29	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
1O	343	1589	-2436	126	48	-205	-954	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.29	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
1P	343	1589	-2436	126	48	-205	-954	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.29	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
2	343	2312	-3889	191	89	-308	-1529	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.45	0.13	1.08	2.93	0.14	9.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	381	1589	-2976	126	48	-253	-1985	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.53	0.09	0.78	0.00	0.00	9.3
1B	381	1589	-2976	126	48	-253	-1985	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.53	0.09	0.78	0.00	0.00	9.3
1C	381	1589	-2976	126	48	-253	-1985	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.53	0.09	0.78	0.00	0.00	9.3
1D	381	1589	-2976	126	48	-253	-1985	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.53	0.09	0.78	0.00	0.00	9.3
1E	381	1589	-2976	126	48	-253	-1985	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.53	0.09	0.78	0.00	0.00	9.3
1F	381	1589	-2976	126	48	-253	-1985	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.53	0.09	0.78	0.00	0.00	9.3
1G	381	1589	-2976	126	48	-253	-1985	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.53	0.09	0.78	0.00	0.00	9.3
1H	381	1589	-2976	126	48	-253	-1985	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.53	0.09	0.78	0.00	0.00	9.3
1I	381	1589	-2976	126	48	-253	-1985	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.53	0.09	0.78	0.00	0.00	9.3
1J	381	1589	-2976	126	48	-253	-1985	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.53	0.09	0.78	0.00	0.00	9.3
1K	381	1589	-2976	126	48	-253	-1985	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.53	0.09	0.78	0.00	0.00	9.3
1L	381	1589	-2976	126	48	-253	-1985	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.53	0.09	0.78	0.00	0.00	9.3
1M	381	1589	-2976	126	48	-253	-1985	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.53	0.09	0.78	0.00	0.00	9.3
1N	381	1589	-2976	126	48	-253	-1985	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.53	0.09	0.78	0.00	0.00	9.3
1O	381	1589	-2976	126	48	-253	-1985	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.53	0.09	0.78	0.00	0.00	9.3
1P	381	1589	-2976	126	48	-253	-1985	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.53	0.09	0.78	0.00	0.00	9.3
2	381	2312	-4751	191	89	-381	-3175	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.83	0.15	1.27	3.58	0.14	9.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 47 NI 11283 NF 13843 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 7.4925 5.6610 16.1535 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m								Fx,M	Bielle	V,Mx			
								cmq								cmq/m	cm	
1A	0	68	3820	-67	-344	-105	-3866	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.90	0.18	1.68	2.88	0.53	9.3
1B	0	68	3820	-67	-344	-105	-3866	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.90	0.18	1.68	2.88	0.53	9.3
1C	0	68	3820	-67	-344	-105	-3866	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.90	0.18	1.68	2.88	0.53	9.3
1D	0	68	3820	-67	-344	-105	-3866	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.90	0.18	1.68	2.88	0.53	9.3
1E	0	68	3820	-67	-344	-105	-3866	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.90	0.18	1.68	2.88	0.53	9.3
1F	0	68	3820	-67	-344	-105	-3866	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.90	0.18	1.68	2.88	0.53	9.3
1G	0	68	3820	-67	-344	-105	-3866	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.90	0.18	1.68	2.88	0.53	9.3
1H	0	68	3820	-67	-344	-105	-3866	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.90	0.18	1.68	2.88	0.53	9.3
1I	0	68	3820	-67	-344	-105	-3866	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.90	0.18	1.68	2.88	0.53	9.3
1J	0	68	3820	-67	-344	-105	-3866	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.90	0.18	1.68	2.88	0.53	9.3
1K	0	68	3820	-67	-344	-105	-3866	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.90	0.18	1.68	2.88	0.53	9.3
1L	0	68	3820	-67	-344	-105	-3866	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.90	0.18	1.68	2.88	0.53	9.3
1M	0	68	3820	-67	-344	-105	-3866	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.90	0.18	1.68	2.88	0.53	9.3
1N	0	68	3820	-67	-344	-105	-3866	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.90	0.18	1.68	2.88	0.53	9.3
1O	0	68	3820	-67	-344	-105	-3866	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.90	0.18	1.68	2.88	0.53	9.3
1P	0	68	3820	-67	-344	-105	-3866	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.90	0.18	1.68	2.88	0.53	9.3
2	0	-17	6249	-96	-488	-149	-6487	3.08	4.62	3.08	6.16	2	0.77	0.28	2.57	4.71	0.75	9.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 3.08 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	37	68	3307	-67	-344	-80	-2550	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.59	0.16	1.56	2.49	0.53	9.3
1B	37	68	3307	-67	-344	-80	-2550	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.59	0.16	1.56	2.49	0.53	9.3
1C	37	68	3307	-67	-344	-80	-2550	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.59	0.16	1.56	2.49	0.53	9.3
1D	37	68	3307	-67	-344	-80	-2550	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.59	0.16	1.56	2.49	0.53	9.3
1E	37	68	3307	-67	-344	-80	-2550	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.59	0.16	1.56	2.49	0.53	9.3
1F	37	68	3307	-67	-344	-80	-2550	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.59	0.16	1.56	2.49	0.53	9.3
1G	37	68	3307	-67	-344	-80	-2550	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.59	0.16	1.56	2.49	0.53	9.3
1H	37	68	3307	-67	-344	-80	-2550	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.59	0.16	1.56	2.49	0.53	9.3
1I	37	68	3307	-67	-344	-80	-2550	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.59	0.16	1.56	2.49	0.53	9.3
1J	37	68	3307	-67	-344	-80	-2550	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.59	0.16	1.56	2.49	0.53	9.3
1K	37	68	3307	-67	-344	-80	-2550	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.59	0.16	1.56	2.49	0.53	9.3
1L	37	68	3307	-67	-344	-80	-2550	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.59	0.16	1.56	2.49	0.53	9.3
1M	37	68	3307	-67	-344	-80	-2550	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.59	0.16	1.56	2.49	0.53	9.3
1N	37	68	3307	-67	-344	-80	-2550	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.59	0.16	1.56	2.49	0.53	9.3
1O	37	68	3307	-67	-344	-80	-2550	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.59	0.16	1.56	2.49	0.53	9.3
1P	37	68	3307	-67	-344	-80	-2550	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.59	0.16	1.56	2.49	0.53	9.3
2	37	-17	5431	-96	-488	-114	-4329	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.68	0.25	2.38	4.10	0.75	9.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza			aswta	aswto	PASSO
	--																		
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m		cm	
1A	0	-89	2422	-107	-81	-180	-841	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.19	0.09	0.74	0.00	0.00	9.3	
1B	0	-89	2422	-107	-81	-180	-841	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.19	0.09	0.74	0.00	0.00	9.3	
1C	0	-89	2422	-107	-81	-180	-841	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.19	0.09	0.74	0.00	0.00	9.3	
1D	0	-89	2422	-107	-81	-180	-841	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.19	0.09	0.74	0.00	0.00	9.3	
1E	0	-89	2422	-107	-81	-180	-841	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.19	0.09	0.74	0.00	0.00	9.3	
1F	0	-89	2422	-107	-81	-180	-841	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.19	0.09	0.74	0.00	0.00	9.3	
1G	0	-89	2422	-107	-81	-180	-841	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.19	0.09	0.74	0.00	0.00	9.3	
1H	0	-89	2422	-107	-81	-180	-841	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.19	0.09	0.74	0.00	0.00	9.3	
1I	0	-89	2422	-107	-81	-180	-841	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.19	0.09	0.74	0.00	0.00	9.3	
1J	0	-89	2422	-107	-81	-180	-841	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.19	0.09	0.74	0.00	0.00	9.3	
1K	0	-89	2422	-107	-81	-180	-841	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.19	0.09	0.74	0.00	0.00	9.3	
1L	0	-89	2422	-107	-81	-180	-841	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.19	0.09	0.74	0.00	0.00	9.3	
1M	0	-89	2422	-107	-81	-180	-841	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.19	0.09	0.74	0.00	0.00	9.3	
1N	0	-89	2422	-107	-81	-180	-841	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.19	0.09	0.74	0.00	0.00	9.3	
1O	0	-89	2422	-107	-81	-180	-841	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.19	0.09	0.74	0.00	0.00	9.3	
1P	0	-89	2422	-107	-81	-180	-841	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.19	0.09	0.74	0.00	0.00	9.3	
2	0	-243	3837	-144	-127	-243	-1259	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.28	0.13	1.17	2.89	0.20	9.3	
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																			
1A	36	-89	1943	-107	-81	-143	-65	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.04	0.07	0.63	0.00	0.00	9.3	
1B	36	-89	1943	-107	-81	-143	-65	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.04	0.07	0.63	0.00	0.00	9.3	
1C	36	-89	1943	-107	-81	-143	-65	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.04	0.07	0.63	0.00	0.00	9.3	
1D	36	-89	1943	-107	-81	-143	-65	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.04	0.07	0.63	0.00	0.00	9.3	
1E	36	-89	1943	-107	-81	-143	-65	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.04	0.07	0.63	0.00	0.00	9.3	
1F	36	-89	1943	-107	-81	-143	-65	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.04	0.07	0.63	0.00	0.00	9.3	
1G	36	-89	1943	-107	-81	-143	-65	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.04	0.07	0.63	0.00	0.00	9.3	
1H	36	-89	1943	-107	-81	-143	-65	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.04	0.07	0.63	0.00	0.00	9.3	
1I	36	-89	1943	-107	-81	-143	-65	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.04	0.07	0.63	0.00	0.00	9.3	
1J	36	-89	1943	-107	-81	-143	-65	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.04	0.07	0.63	0.00	0.00	9.3	
1K	36	-89	1943	-107	-81	-143	-65	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.04	0.07	0.63	0.00	0.00	9.3	
1L	36	-89	1943	-107	-81	-143	-65	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.04	0.07	0.63	0.00	0.00	9.3	
1M	36	-89	1943	-107	-81	-143	-65	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.04	0.07	0.63	0.00	0.00	9.3	
1N	36	-89	1943	-107	-81	-143	-65	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.04	0.07	0.63	0.00	0.00	9.3	
1O	36	-89	1943	-107	-81	-143	-65	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.04	0.07	0.63	0.00	0.00	9.3	
1P	36	-89	1943	-107	-81	-143	-65	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.04	0.07	0.63	0.00	0.00	9.3	
2	36	-243	3075	-144	-127	-192	-31	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.05	0.11	1.00	0.00	0.00	9.3	
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																			
1A	71	-89	1464	-107	-81	-105	540	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.12	0.06	0.52	0.00	0.00	22.3	
1B	71	-89	1464	-107	-81	-105	540	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.12	0.06	0.52	0.00	0.00	22.3	
1C	71	-89	1464	-107	-81	-105	540	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.12	0.06	0.52	0.00	0.00	22.3	
1D	71	-89	1464	-107	-81	-105	540	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.12	0.06	0.52	0.00	0.00	22.3	
1E	71	-89	1464	-107	-81	-105	540	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.12	0.06	0.52	0.00	0.00	22.3	
1F	71	-89	1464	-107	-81	-105	540	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.12	0.06	0.52	0.00	0.00	22.3	
1G	71	-89	1464	-107	-81	-105	540	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.12	0.06	0.52	0.00	0.00	22.3	
1H	71	-89	1464	-107	-81	-105	540	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.12	0.06	0.52	0.00	0.00	22.3	
1I	71	-89	1464	-107	-81	-105	540	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.12	0.06	0.52	0.00	0.00	22.3	
1J	71	-89	1464	-107	-81	-105	540	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.12	0.06	0.52	0.00	0.00	22.3	
1K	71	-89	1464	-107	-81	-105	540	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.12	0.06	0.52	0.00	0.00	22.3	
1L	71	-89	1464	-107	-81	-105	540	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.12	0.06	0.52	0.00	0.00	22.3	
1M	71	-89	1464	-107	-81	-105	540	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.12	0.06	0.52	0.00	0.00	22.3	
1N	71	-89	1464	-107	-81	-105	540	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.12	0.06	0.52	0.00	0.00	22.3	
1O	71	-89	1464	-107	-81	-105	540	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.12	0.06	0.52	0.00	0.00	22.3	
1P	71	-89	1464	-107	-81	-105	540	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.12	0.06	0.52	0.00	0.00	22.3	
2	71	-243	2313	-144	-127	-141	926	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.21	0.09	0.82	0.00	0.00	22.3	
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																			
1A	107	-89	986	-107	-81	-67	975	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.22	0.04	0.42	0.00	0.00	22.3	
1B	107	-89	986	-107	-81	-67	975	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.22	0.04	0.42	0.00	0.00	22.3	
1C	107	-89	986	-107	-81	-67	975	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.22	0.04	0.42	0.00	0.00	22.3	
1D	107	-89	986	-107	-81	-67	975	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.22	0.04	0.42	0.00	0.00	22.3	
1E	107	-89	986	-107	-81	-67	975	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.22	0.04	0.42	0.00	0.00	22.3	
1F	107	-89	986	-107	-81	-67	975	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.22	0.04	0.42	0.00	0.00	22.3	
1G	107	-89	986	-107	-81	-67	975	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.22	0.04	0.42	0.00	0.00	22.3	
1H	107	-89	986	-107	-81	-67	975	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.22	0.04	0.42	0.00	0.00	22.3	
1I	107	-89	986	-107	-81	-67	975	3.08											

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1A	142	-89	507	-107	-81	-29	1241	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.28	0.03	0.31	0.00	0.00	22.3
1K	142	-89	507	-107	-81	-29	1241	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.28	0.03	0.31	0.00	0.00	22.3
1L	142	-89	507	-107	-81	-29	1241	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.28	0.03	0.31	0.00	0.00	22.3
1M	142	-89	507	-107	-81	-29	1241	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.28	0.03	0.31	0.00	0.00	22.3
1N	142	-89	507	-107	-81	-29	1241	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.28	0.03	0.31	0.00	0.00	22.3
1O	142	-89	507	-107	-81	-29	1241	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.28	0.03	0.31	0.00	0.00	22.3
1P	142	-89	507	-107	-81	-29	1241	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.28	0.03	0.31	0.00	0.00	22.3
2	142	-243	790	-144	-127	-39	2029	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.46	0.05	0.48	0.00	0.00	22.3
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	178	-89	28	-107	-81	9	1336	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.31	0.02	0.20	0.00	0.00	22.3
1B	178	-89	28	-107	-81	9	1336	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.31	0.02	0.20	0.00	0.00	22.3
1C	178	-89	28	-107	-81	9	1336	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.31	0.02	0.20	0.00	0.00	22.3
1D	178	-89	28	-107	-81	9	1336	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.31	0.02	0.20	0.00	0.00	22.3
1E	178	-89	28	-107	-81	9	1336	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.31	0.02	0.20	0.00	0.00	22.3
1F	178	-89	28	-107	-81	9	1336	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.31	0.02	0.20	0.00	0.00	22.3
1G	178	-89	28	-107	-81	9	1336	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.31	0.02	0.20	0.00	0.00	22.3
1H	178	-89	28	-107	-81	9	1336	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.31	0.02	0.20	0.00	0.00	22.3
1I	178	-89	28	-107	-81	9	1336	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.31	0.02	0.20	0.00	0.00	22.3
1J	178	-89	28	-107	-81	9	1336	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.31	0.02	0.20	0.00	0.00	22.3
1K	178	-89	28	-107	-81	9	1336	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.31	0.02	0.20	0.00	0.00	22.3
1L	178	-89	28	-107	-81	9	1336	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.31	0.02	0.20	0.00	0.00	22.3
1M	178	-89	28	-107	-81	9	1336	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.31	0.02	0.20	0.00	0.00	22.3
1N	178	-89	28	-107	-81	9	1336	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.31	0.02	0.20	0.00	0.00	22.3
1O	178	-89	28	-107	-81	9	1336	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.31	0.02	0.20	0.00	0.00	22.3
1P	178	-89	28	-107	-81	9	1336	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.31	0.02	0.20	0.00	0.00	22.3
2	178	-243	28	-144	-127	12	2174	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.49	0.03	0.34	0.00	0.00	22.3
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.																		

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1D	320	-89	-1887	-107	-81	160	15	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.05	0.07	0.62	0.00	0.00	9.3
1E	320	-89	-1887	-107	-81	160	15	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.05	0.07	0.62	0.00	0.00	9.3
1F	320	-89	-1887	-107	-81	160	15	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.05	0.07	0.62	0.00	0.00	9.3
1G	320	-89	-1887	-107	-81	160	15	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.05	0.07	0.62	0.00	0.00	9.3
1H	320	-89	-1887	-107	-81	160	15	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.05	0.07	0.62	0.00	0.00	9.3
1I	320	-89	-1887	-107	-81	160	15	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.05	0.07	0.62	0.00	0.00	9.3
1J	320	-89	-1887	-107	-81	160	15	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.05	0.07	0.62	0.00	0.00	9.3
1K	320	-89	-1887	-107	-81	160	15	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.05	0.07	0.62	0.00	0.00	9.3
1L	320	-89	-1887	-107	-81	160	15	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.05	0.07	0.62	0.00	0.00	9.3
1M	320	-89	-1887	-107	-81	160	15	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.05	0.07	0.62	0.00	0.00	9.3
1N	320	-89	-1887	-107	-81	160	15	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.05	0.07	0.62	0.00	0.00	9.3
1O	320	-89	-1887	-107	-81	160	15	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.05	0.07	0.62	0.00	0.00	9.3
1P	320	-89	-1887	-107	-81	160	15	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.05	0.07	0.62	0.00	0.00	9.3
2	320	-243	-3019	-144	-127	217	48	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.06	0.11	0.98	0.00	0.00	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	355	-89	-2366	-107	-81	198	-741	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.17	0.08	0.73	0.00	0.00	9.3
1B	355	-89	-2366	-107	-81	198	-741	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.17	0.08	0.73	0.00	0.00	9.3
1C	355	-89	-2366	-107	-81	198	-741	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.17	0.08	0.73	0.00	0.00	9.3
1D	355	-89	-2366	-107	-81	198	-741	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.17	0.08	0.73	0.00	0.00	9.3
1E	355	-89	-2366	-107	-81	198	-741	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.17	0.08	0.73	0.00	0.00	9.3
1F	355	-89	-2366	-107	-81	198	-741	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.17	0.08	0.73	0.00	0.00	9.3
1G	355	-89	-2366	-107	-81	198	-741	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.17	0.08	0.73	0.00	0.00	9.3
1H	355	-89	-2366	-107	-81	198	-741	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.17	0.08	0.73	0.00	0.00	9.3
1I	355	-89	-2366	-107	-81	198	-741	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.17	0.08	0.73	0.00	0.00	9.3
1J	355	-89	-2366	-107	-81	198	-741	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.17	0.08	0.73	0.00	0.00	9.3
1K	355	-89	-2366	-107	-81	198	-741	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.17	0.08	0.73	0.00	0.00	9.3
1L	355	-89	-2366	-107	-81	198	-741	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.17	0.08	0.73	0.00	0.00	9.3
1M	355	-89	-2366	-107	-81	198	-741	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.17	0.08	0.73	0.00	0.00	9.3
1N	355	-89	-2366	-107	-81	198	-741	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.17	0.08	0.73	0.00	0.00	9.3
1O	355	-89	-2366	-107	-81	198	-741	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.17	0.08	0.73	0.00	0.00	9.3
1P	355	-89	-2366	-107	-81	198	-741	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.17	0.08	0.73	0.00	0.00	9.3
2	355	-243	-3781	-144	-127	268	-1160	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.26	0.13	1.16	2.85	0.20	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 49 NI 13846 NF 13849 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 7.6950 5.8140 16.5090 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-133	2624	106	42	202	-1291	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.29	0.08	0.69	0.00	0.00	9.3
1B	0	-133	2624	106	42	202	-1291	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.29	0.08	0.69	0.00	0.00	9.3
1C	0	-133	2624	106	42	202	-1291	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.29	0.08	0.69	0.00	0.00	9.3
1D	0	-133	2624	106	42	202	-1291	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.29	0.08	0.69	0.00	0.00	9.3
1E	0	-133	2624	106	42	202	-1291	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.29	0.08	0.69	0.00	0.00	9.3
1F	0	-133	2624	106	42	202	-1291	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.29	0.08	0.69	0.00	0.00	9.3
1G	0	-133	2624	106	42	202	-1291	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.29	0.08	0.69	0.00	0.00	9.3
1H	0	-133	2624	106	42	202	-1291	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.29	0.08	0.69	0.00	0.00	9.3
1I	0	-133	2624	106	42	202	-1291	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.29	0.08	0.69	0.00	0.00	9.3
1J	0	-133	2624	106	42	202	-1291	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.29	0.08	0.69	0.00	0.00	9.3
1K	0	-133	2624	106	42	202	-1291	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.29	0.08	0.69	0.00	0.00	9.3
1L	0	-133	2624	106	42	202	-1291	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.29	0.08	0.69	0.00	0.00	9.3
1M	0	-133	2624	106	42	202	-1291	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.29	0.08	0.69	0.00	0.00	9.3
1N	0	-133	2624	106	42	202	-1291	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.29	0.08	0.69	0.00	0.00	9.3
1O	0	-133	2624	106	42	202	-1291	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.29	0.08	0.69	0.00	0.00	9.3
1P	0	-133	2624	106	42	202	-1291	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.29	0.08	0.69	0.00	0.00	9.3
2	0	-302	4202	165	68	314	-2089	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.47	0.13	1.11	3.17	0.10	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	38	-133	2084	106	42	162	-394	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1B	38	-133	2084	106	42	162	-394	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1C	38	-133	2084	106	42	162	-394	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1D	38	-133	2084	106	42	162	-394	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1E	38	-133	2084	106	42	162	-394	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1F	38	-133	2084	106	42	162	-394	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1G	38	-133	2084	106	42	162	-394	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1H	38	-133	2084	106	42	162	-394	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1I	38	-133	2084	106	42	162	-394	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1J	38	-133	2084	106	42	162	-394	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1K	38	-133	2084	106	42	162	-394	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1L	38	-133	2084	106	42	162	-394	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1M	38	-133	2084	106	42	162	-394	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1N	38	-133	2084	106	42	162	-394	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1O	38	-133	2084	106	42	162	-394	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1P	38	-133	2084	106	42	162	-394	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
2	38	-302	3340	165	68	251	-652	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.14	0.11	0.92	0.00	0.00	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	76	-133	1543	106	42	121	296	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.06	0.05	0.45	0.00	0.00	22.3
1B	76	-133	1543	106	42	121	296	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.06	0.05	0.45	0.00	0.00	22.3
1C	76	-133	1543	106	42	121	296	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.06	0.05	0.45	0.00	0.00	22.3
1D	76	-133	1543	106	42	121	296	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.06	0.05	0.45	0.00	0.00	22.3

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	267	-133	-1158	106	42	-80	664	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.15	0.04	0.36	0.00	0.00	22.3
1B	267	-133	-1158	106	42	-80	664	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.15	0.04	0.36	0.00	0.00	22.3
1C	267	-133	-1158	106	42	-80	664	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.15	0.04	0.36	0.00	0.00	22.3
1D	267	-133	-1158	106	42	-80	664	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.15	0.04	0.36	0.00	0.00	22.3
1E	267	-133	-1158	106	42	-80	664	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.15	0.04	0.36	0.00	0.00	22.3
1F	267	-133	-1158	106	42	-80	664	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.15	0.04	0.36	0.00	0.00	22.3
1G	267	-133	-1158	106	42	-80	664	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.15	0.04	0.36	0.00	0.00	22.3
1H	267	-133	-1158	106	42	-80	664	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.15	0.04	0.36	0.00	0.00	22.3
1I	267	-133	-1158	106	42	-80	664	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.15	0.04	0.36	0.00	0.00	22.3
1J	267	-133	-1158	106	42	-80	664	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.15	0.04	0.36	0.00	0.00	22.3
1K	267	-133	-1158	106	42	-80	664	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.15	0.04	0.36	0.00	0.00	22.3
1L	267	-133	-1158	106	42	-80	664	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.15	0.04	0.36	0.00	0.00	22.3
1M	267	-133	-1158	106	42	-80	664	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.15	0.04	0.36	0.00	0.00	22.3
1N	267	-133	-1158	106	42	-80	664	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.15	0.04	0.36	0.00	0.00	22.3
1O	267	-133	-1158	106	42	-80	664	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.15	0.04	0.36	0.00	0.00	22.3
1P	267	-133	-1158	106	42	-80	664	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.15	0.04	0.36	0.00	0.00	22.3
2	267	-302	-1831	165	68	-125	1073	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.24	0.07	0.57	0.00	0.00	22.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	305	-133	-1698	106	42	-120	119	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.03	0.06	0.48	0.00	0.00	22.3
1B	305	-133	-1698	106	42	-120	119	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.03	0.06	0.48	0.00	0.00	22.3
1C	305	-133	-1698	106	42	-120	119	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.03	0.06	0.48	0.00	0.00	22.3
1D	305	-133	-1698	106	42	-120	119	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.03	0.06	0.48	0.00	0.00	22.3
1E	305	-133	-1698	106	42	-120	119	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.03	0.06	0.48	0.00	0.00	22.3
1F	305	-133	-1698	106	42	-120	119	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.03	0.06	0.48	0.00	0.00	22.3
1G	305	-133	-1698	106	42	-120	119	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.03	0.06	0.48	0.00	0.00	22.3
1H	305	-133	-1698	106	42	-120	119	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.03	0.06	0.48	0.00	0.00	22.3
1I	305	-133	-1698	106	42	-120	119	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.03	0.06	0.48	0.00	0.00	22.3
1J	305	-133	-1698	106	42	-120	119	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.03	0.06	0.48	0.00	0.00	22.3
1K	305	-133	-1698	106	42	-120	119	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.03	0.06	0.48	0.00	0.00	22.3
1L	305	-133	-1698	106	42	-120	119	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.03	0.06	0.48	0.00	0.00	22.3
1M	305	-133	-1698	106	42	-120	119	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.03	0.06	0.48	0.00	0.00	22.3
1N	305	-133	-1698	106	42	-120	119	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.03	0.06	0.48	0.00	0.00	22.3
1O	305	-133	-1698	106	42	-120	119	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.03	0.06	0.48	0.00	0.00	22.3
1P	305	-133	-1698	106	42	-120	119	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.03	0.06	0.48	0.00	0.00	22.3
2	305	-302	-2692	165	68	-188	212	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.05	0.09	0.76	0.00	0.00	22.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	343	-133	-2239	106	42	-161	-630	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.14	0.07	0.60	0.00	0.00	9.3
1B	343	-133	-2239	106	42	-161	-630	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.14	0.07	0.60	0.00	0.00	9.3
1C	343	-133	-2239	106	42	-161	-630	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.14	0.07	0.60	0.00	0.00	9.3
1D	343	-133	-2239	106	42	-161	-630	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.14	0.07	0.60	0.00	0.00	9.3
1E	343	-133	-2239	106	42	-161	-630	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.14	0.07	0.60	0.00	0.00	9.3
1F	343	-133	-2239	106	42	-161	-630	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.14	0.07	0.60	0.00	0.00	9.3
1G	343	-133	-2239	106	42	-161	-630	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.14	0.07	0.60	0.00	0.00	9.3
1H	343	-133	-2239	106	42	-161	-630	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.14	0.07	0.60	0.00	0.00	9.3
1I	343	-133	-2239	106	42	-161	-630	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.14	0.07	0.60	0.00	0.00	9.3
1J	343	-133	-2239	106	42	-161	-630	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.14	0.07	0.60	0.00	0.00	9.3
1K	343	-133	-2239	106	42	-161	-630	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.14	0.07	0.60	0.00	0.00	9.3
1L	343	-133	-2239	106	42	-161	-630	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.14	0.07	0.60	0.00	0.00	9.3
1M	343	-133	-2239	106	42	-161	-630	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.14	0.07	0.60	0.00	0.00	9.3
1N	343	-133	-2239	106	42	-161	-630	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.14	0.07	0.60	0.00	0.00	9.3
1O	343	-133	-2239	106	42	-161	-630	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.14	0.07	0.60	0.00	0.00	9.3
1P	343	-133	-2239	106	42	-161	-630	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.14	0.07	0.60	0.00	0.00	9.3
2	343	-302	-3554	165	68	-250	-978	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.21	0.11	0.97	0.00	0.00	9.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	381	-133	-2779	106	42	-201	-1586	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.36	0.09	0.72	0.00	0.00	9.3
1B	381	-133	-2779	106	42	-201	-1586	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.36	0.09	0.72	0.00	0.00	9.3
1C	381	-133	-2779	106	42	-201	-1586	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.36	0.09	0.72	0.00	0.00	9.3
1D	381	-133	-2779	106	42	-201	-1586	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.36	0.09	0.72	0.00	0.00	9.3
1E	381	-133	-2779	106	42	-201	-1586	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.36	0.09	0.72	0.00	0.00	9.3
1F	381	-133	-2779	106	42	-201	-1586	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.36	0.09	0.72	0.00	0.00	9.3
1G	381	-133	-2779	106	42	-201	-1586	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.36	0.09	0.72	0.00	0.00	9.3
1H	381	-133	-2779	106	42	-201	-1586	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.36	0.09	0.72	0.00	0.00	9.3
1I	381	-133	-2779	106	42	-201	-1586	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.36	0.09	0.72	0.00	0.00	9.3
1J	381	-133	-2779	106	42	-201	-1586	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.36	0.09	0.72	0.00	0.00	9.3
1K	381	-133	-2779	106	42	-201	-1586	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.36	0.09	0.72	0.00	0.00	9.3
1L	381	-133	-2779	106	42	-201	-1586	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.36	0.09	0.72	0.00	0.00	9.3
1M	381	-133	-2779	106	42	-201	-1586	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.36	0.09	0.72	0.00	0.00	9.3
1N	381	-133	-2779	106	42	-201	-1586	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.36	0.09	0.72	0.00	0.00	9.3
1O	381	-133	-2779	106	42	-201	-1586	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.36	0.09	0.72	0.00	0.00	9.3
1P	381	-133	-2779	106	42	-201	-1586	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.36	0.09	0.72	0.00	0.00	9.3
2	381	-302	-4416	165	68	-313	-2496	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.57	0.14	1.16	3.33	0.10	9.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 50 NI 13849 NF 13852 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congreso qy tot.
qy medio: 3.0000 6.7900 5.9364 15.7264 kg/cm

armatura base = 4×1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1A	157	-152	464	-88	-16	-42	873	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.20	0.02	0.14	0.00	0.00	22.3
10	157	-152	464	-88	-16	-42	873	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.20	0.02	0.14	0.00	0.00	22.3
1P	157	-152	464	-88	-16	-42	873	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.20	0.02	0.14	0.00	0.00	22.3
2	157	-316	759	-107	-29	-52	1439	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.32	0.03	0.24	0.00	0.00	22.3
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	196	-152	-60	-88	-16	-7	952	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.21	0.00	0.05	0.00	0.00	22.3
1B	196	-152	-60	-88	-16	-7	952	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.21	0.00	0.05	0.00	0.00	22.3
1C	196	-152	-60	-88	-16	-7	952	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.21	0.00	0.05	0.00	0.00	22.3
1D	196	-152	-60	-88	-16	-7	952	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.21	0.00	0.05	0.00	0.00	22.3
1E	196	-152	-60	-88	-16	-7	952	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.21	0.00	0.05	0.00	0.00	22.3
1F	196	-152	-60	-88	-16	-7	952	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.21	0.00	0.05	0.00	0.00	22.3
1G	196	-152	-60	-88	-16	-7	952	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.21	0.00	0.05	0.00	0.00	22.3
1H	196	-152	-60	-88	-16	-7	952	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.21	0.00	0.05	0.00	0.00	22.3
1I	196	-152	-60	-88	-16	-7	952	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.21	0.00	0.05	0.00	0.00	22.3
1J	196	-152	-60	-88	-16	-7	952	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.21	0.00	0.05	0.00	0.00	22.3
1K	196	-152	-60	-88	-16	-7	952	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.21	0.00	0.05	0.00	0.00	22.3
1L	196	-152	-60	-88	-16	-7	952	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.21	0.00	0.05	0.00	0.00	22.3
1M	196	-152	-60	-88	-16	-7	952	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.21	0.00	0.05	0.00	0.00	22.3
1N	196	-152	-60	-88	-16	-7	952	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.21	0.00	0.05	0.00	0.00	22.3
10	196	-152	-60	-88	-16	-7	952	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.21	0.00	0.05	0.00	0.00	22.3
1P	196	-152	-60	-88	-16	-7	952	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.21	0.00	0.05	0.00	0.00	22.3
2	196	-316	-92	-107	-29	-10	1570	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.35	0.01	0.09	0.00	0.00	22.3
apost= -- aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	236	-152	-585	-88	-16	28	825	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.19	0.02	0.17	0.00	0.00	22.3
1B	236	-152	-585	-88	-16	28	825	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.19	0.02	0.17	0.00	0.00	22.3
1C	236	-152	-585	-88	-16	28	825	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.19	0.02	0.17	0.00	0.00	22.3
1D	236	-152	-585	-88	-16	28	825	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.19	0.02	0.17	0.00	0.00	22.3
1E	236	-152	-585	-88	-16	28	825	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.19	0.02	0.17	0.00	0.00	22.3
1F	236	-152	-585	-88	-16	28	825	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.19	0.02	0.17	0.00	0.00	22.3
1G	236	-152	-585	-88	-16	28	825	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.19	0.02	0.17	0.00	0.00	22.3
1H	236	-152	-585	-88	-16	28	825	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.19	0.02	0.17	0.00	0.00	22.3
1I	236	-152	-585	-88	-16	28	825	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.19	0.02	0.17	0.00	0.00	22.3
1J	236	-152	-585	-88	-16	28	825	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.19	0.02	0.17	0.00	0.00	22.3
1K	236	-152	-585	-88	-16	28	825	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.19	0.02	0.17	0.00	0.00	22.3
1L	236	-152	-585	-88	-16	28	825	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.19	0.02	0.17	0.00	0.00	22.3
1M	236	-152	-585	-88	-16	28	825	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.19	0.02	0.17	0.00	0.00	22.3
1N	236	-152	-585	-88	-16	28	825	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.19	0.02	0.17	0.00	0.00	22.3
10	236	-152	-585	-88	-16	28	825	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.19	0.02	0.17	0.00	0.00	22.3
1P	236	-152	-585	-88	-16	28	825	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.19	0.02	0.17	0.00	0.00	22.3
2	236	-316	-942	-107	-29	32	1366	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.30	0.03	0.28	0.00	0.00	22.3
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	275	-152	-1110	-88	-16	62	492	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.11	0.03	0.29	0.00	0.00	22.3
1B	275	-152	-1110	-88	-16	62	492	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.11	0.03	0.29	0.00	0.00	22.3
1C	275	-152	-1110	-88	-16	62	492	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.11	0.03	0.29	0.00	0.00	22.3
1D	275	-152	-1110	-88	-16	62	492	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.11	0.03	0.29	0.00	0.00	22.3
1E	275	-152	-1110	-88	-16	62	492	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.11	0.03	0.29	0.00	0.00	22.3
1F	275	-152	-1110	-88	-16	62	492	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.11	0.03	0.29	0.00	0.00	22.3
1G	275	-152	-1110	-88	-16	62	492	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.11	0.03	0.29	0.00	0.00	22.3
1H	275	-152	-1110	-88	-16	62	492	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.11	0.03	0.29	0.00	0.00	22.3
1I	275	-152	-1110	-88	-16	62	492	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.11	0.03	0.29	0.00	0.00	22.3
1J	275	-152	-1110	-88	-16	62	492	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.11	0.03	0.29	0.00	0.00	22.3
1K	275	-152	-1110	-88	-16	62	492	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.11	0.03	0.29	0.00	0.00	22.3
1L	275	-152	-1110	-88	-16	62	492	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.11	0.03	0.29	0.00	0.00	22.3
1M	275	-152	-1110	-88	-16	62	492	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.11	0.03	0.29	0.00	0.00	22.3
1N	275	-152	-1110	-88	-16	62	492	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.11	0.03	0.29	0.00	0.00	22.3
10	275	-152	-1110	-88	-16	62	492	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.11	0.03	0.29	0.00	0.00	22.3
1P	275	-152	-1110	-88	-16	62	492	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.11	0.03	0.29	0.00	0.00	22.3
2	275	-316	-1792	-107	-29	74	829	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.18	0.06	0.47	0.00	0.00	22.3
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	314	-152	-1635	-88	-16	97	-47	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.01	0.05	0.41	0.00	0.00	22.3
1B	314	-152	-1635	-88	-16	97	-47	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.01	0.05	0.41	0.00	0.00	22.3
1C	314	-152	-1635	-88	-16	97	-47	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.01	0.05	0.41	0.00	0.00	22.3
1D	314	-152	-1635	-88	-16	97	-47	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.01	0.05	0.41	0.00	0.00	22.3
1E	314	-152	-1635	-88	-16	97	-47	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.01	0.05	0.41	0.00	0.00	22.3
1F	314	-152	-1635	-88	-16	97	-47	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.01	0.05	0.41	0.00	0.00	22.3
1G	314	-152	-1635	-88	-16	97	-47	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.01	0.05	0.41	0.00	0.00	22.3
1H	314	-152	-1635	-88	-16	97	-47	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.01	0.05	0.41	0.00	0.00	22.3
1I	314	-152	-1635	-88	-16	97	-47	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.01	0.05	0.41	0.00	0.00	22.3
1J	314	-152	-1635	-88	-16	97	-47	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.01	0.05	0.41	0.00	0.00	22.3
1K	314	-152	-1635	-88	-16	97	-47	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.01	0.05	0.41	0.00	0.00	22.3
1L	314	-152	-1635	-88	-16	97	-47	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.01	0.05	0.41	0.00	0.00	22.3
1M	314	-152	-1635	-88	-16	97	-47	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.01	0.05	0.41	0.00	0.00	22.3
1N	314	-152	-1635	-88	-16	97	-47	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.01	0.05	0.41	0.00	0.00	22.3
10	314	-152	-1635	-88	-16	97	-47	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.01	0.05	0.41	0.00	0.00	22.3
1P	314	-152	-1635	-88	-16	97	-47	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.01	0.05	0.41	0.00	0.00	22.3
2	314	-316	-2642	-107	-29	116	-42	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.02	0.08	0.67	0.00	0.00	22.3
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	354	-152	-2159	-88	-16	132	-792	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.18	0.06	0.52	0.00	0.00	9.3
1B	354	-152	-2159	-88	-16	132	-792	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.18	0.06	0.52	0.00	0.00	9.3
1C	354	-152	-2159	-88	-16	132	-792	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.18	0.06	0.52	0.00	0.00	9.3
1D																		

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1H	354	-152	-2159	-88	-16	132	-792	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.18	0.06	0.52	0.00	0.00	9.3
1I	354	-152	-2159	-88	-16	132	-792	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.18	0.06	0.52	0.00	0.00	9.3
1J	354	-152	-2159	-88	-16	132	-792	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.18	0.06	0.52	0.00	0.00	9.3
1K	354	-152	-2159	-88	-16	132	-792	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.18	0.06	0.52	0.00	0.00	9.3
1L	354	-152	-2159	-88	-16	132	-792	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.18	0.06	0.52	0.00	0.00	9.3
1M	354	-152	-2159	-88	-16	132	-792	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.18	0.06	0.52	0.00	0.00	9.3
1N	354	-152	-2159	-88	-16	132	-792	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.18	0.06	0.52	0.00	0.00	9.3
1O	354	-152	-2159	-88	-16	132	-792	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.18	0.06	0.52	0.00	0.00	9.3
1P	354	-152	-2159	-88	-16	132	-792	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.18	0.06	0.52	0.00	0.00	9.3
2	354	-316	-3492	-107	-29	158	-1248	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.28	0.10	0.86	0.00	0.00	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	393	-152	-2684	-88	-16	167	-1744	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.40	0.08	0.64	0.00	0.00	9.3
1B	393	-152	-2684	-88	-16	167	-1744	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.40	0.08	0.64	0.00	0.00	9.3
1C	393	-152	-2684	-88	-16	167	-1744	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.40	0.08	0.64	0.00	0.00	9.3
1D	393	-152	-2684	-88	-16	167	-1744	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.40	0.08	0.64	0.00	0.00	9.3
1E	393	-152	-2684	-88	-16	167	-1744	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.40	0.08	0.64	0.00	0.00	9.3
1F	393	-152	-2684	-88	-16	167	-1744	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.40	0.08	0.64	0.00	0.00	9.3
1G	393	-152	-2684	-88	-16	167	-1744	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.40	0.08	0.64	0.00	0.00	9.3
1H	393	-152	-2684	-88	-16	167	-1744	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.40	0.08	0.64	0.00	0.00	9.3
1I	393	-152	-2684	-88	-16	167	-1744	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.40	0.08	0.64	0.00	0.00	9.3
1J	393	-152	-2684	-88	-16	167	-1744	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.40	0.08	0.64	0.00	0.00	9.3
1K	393	-152	-2684	-88	-16	167	-1744	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.40	0.08	0.64	0.00	0.00	9.3
1L	393	-152	-2684	-88	-16	167	-1744	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.40	0.08	0.64	0.00	0.00	9.3
1M	393	-152	-2684	-88	-16	167	-1744	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.40	0.08	0.64	0.00	0.00	9.3
1N	393	-152	-2684	-88	-16	167	-1744	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.40	0.08	0.64	0.00	0.00	9.3
1O	393	-152	-2684	-88	-16	167	-1744	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.40	0.08	0.64	0.00	0.00	9.3
1P	393	-152	-2684	-88	-16	167	-1744	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.40	0.08	0.64	0.00	0.00	9.3
2	393	-316	-4342	-107	-29	200	-2787	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.63	0.13	1.05	3.27	0.05	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 51 NI 11284 NF 13835 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 7.4925 5.6610 16.1535 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq				Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm		
1A	0	830	2819	-21	-136	-40	-1770	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.44	0.11	0.96	0.00	0.00	9.3
1B	0	830	2819	-21	-136	-40	-1770	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.44	0.11	0.96	0.00	0.00	9.3
1C	0	830	2819	-21	-136	-40	-1770	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.44	0.11	0.96	0.00	0.00	9.3
1D	0	830	2819	-21	-136	-40	-1770	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.44	0.11	0.96	0.00	0.00	9.3
1E	0	830	2819	-21	-136	-40	-1770	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.44	0.11	0.96	0.00	0.00	9.3
1F	0	830	2819	-21	-136	-40	-1770	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.44	0.11	0.96	0.00	0.00	9.3
1G	0	830	2819	-21	-136	-40	-1770	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.44	0.11	0.96	0.00	0.00	9.3
1H	0	830	2819	-21	-136	-40	-1770	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.44	0.11	0.96	0.00	0.00	9.3
1I	0	830	2819	-21	-136	-40	-1770	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.44	0.11	0.96	0.00	0.00	9.3
1J	0	830	2819	-21	-136	-40	-1770	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.44	0.11	0.96	0.00	0.00	9.3
1K	0	830	2819	-21	-136	-40	-1770	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.44	0.11	0.96	0.00	0.00	9.3
1L	0	830	2819	-21	-136	-40	-1770	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.44	0.11	0.96	0.00	0.00	9.3
1M	0	830	2819	-21	-136	-40	-1770	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.44	0.11	0.96	0.00	0.00	9.3
1N	0	830	2819	-21	-136	-40	-1770	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.44	0.11	0.96	0.00	0.00	9.3
1O	0	830	2819	-21	-136	-40	-1770	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.44	0.11	0.96	0.00	0.00	9.3
1P	0	830	2819	-21	-136	-40	-1770	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.44	0.11	0.96	0.00	0.00	9.3
2	0	1001	4903	-38	-203	-70	-3510	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.86	0.18	1.58	3.70	0.31	9.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	37	830	2306	-21	-136	-32	-823	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.22	0.09	0.84	0.00	0.00	9.3
1B	37	830	2306	-21	-136	-32	-823	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.22	0.09	0.84	0.00	0.00	9.3
1C	37	830	2306	-21	-136	-32	-823	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.22	0.09	0.84	0.00	0.00	9.3
1D	37	830	2306	-21	-136	-32	-823	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.22	0.09	0.84	0.00	0.00	9.3
1E	37	830	2306	-21	-136	-32	-823	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.22	0.09	0.84	0.00	0.00	9.3
1F	37	830	2306	-21	-136	-32	-823	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.22	0.09	0.84	0.00	0.00	9.3
1G	37	830	2306	-21	-136	-32	-823	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.22	0.09	0.84	0.00	0.00	9.3
1H	37	830	2306	-21	-136	-32	-823	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.22	0.09	0.84	0.00	0.00	9.3
1I	37	830	2306	-21	-136	-32	-823	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.22	0.09	0.84	0.00	0.00	9.3
1J	37	830	2306	-21	-136	-32	-823	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.22	0.09	0.84	0.00	0.00	9.3
1K	37	830	2306	-21	-136	-32	-823	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.22	0.09	0.84	0.00	0.00	9.3
1L	37	830	2306	-21	-136	-32	-823	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.22	0.09	0.84	0.00	0.00	9.3
1M	37	830	2306	-21	-136	-32	-823	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.22	0.09	0.84	0.00	0.00	9.3
1N	37	830	2306	-21	-136	-32	-823	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.22	0.09	0.84	0.00	0.00	9.3
1O	37	830	2306	-21	-136	-32	-823	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.22	0.09	0.84	0.00	0.00	9.3
1P	37	830	2306	-21	-136	-32	-823	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.22	0.09	0.84	0.00	0.00	9.3
2	37	1001	4085	-38	-203	-56	-1850	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.47	0.16	1.40	3.08	0.31	9.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	74	830	1793	-21	-136	-24	-66	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.05	0.08	0.73	0.00	0.00	22.3
1B	74	830	1793	-21	-136	-24	-66	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.05	0.08	0.73	0.00	0.00	22.3
1C	74	830	1793	-21	-136	-24	-66	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.05	0.08	0.73	0.00	0.00	22.3
1D	74	830	1793	-21	-136	-24	-66	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.05	0.08	0.73	0.00	0.00	22.3
1E	74	830	1793	-21	-136	-24	-66	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.05	0.08	0.73	0.00	0.00	22.3
1F	74	830	1793	-21	-136	-24	-66	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.05	0.08	0.73	0.00	0.00	22.3
1G	74	830	1793	-21	-136	-24	-66	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.05	0.08	0.73	0.00	0.00	22.3
1H	74	830	1793	-21	-136	-24	-66	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.05	0.08	0.73	0.00	0.00	22.3

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1C	259	830	-773	-21	-136	15	876	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.24	0.05	0.50	0.00	0.00	22.3
1D	259	830	-773	-21	-136	15	876	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.24	0.05	0.50	0.00	0.00	22.3
1E	259	830	-773	-21	-136	15	876	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.24	0.05	0.50	0.00	0.00	22.3
1F	259	830	-773	-21	-136	15	876	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.24	0.05	0.50	0.00	0.00	22.3
1G	259	830	-773	-21	-136	15	876	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.24	0.05	0.50	0.00	0.00	22.3
1H	259	830	-773	-21	-136	15	876	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.24	0.05	0.50	0.00	0.00	22.3
1I	259	830	-773	-21	-136	15	876	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.24	0.05	0.50	0.00	0.00	22.3
1J	259	830	-773	-21	-136	15	876	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.24	0.05	0.50	0.00	0.00	22.3
1K	259	830	-773	-21	-136	15	876	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.24	0.05	0.50	0.00	0.00	22.3
1L	259	830	-773	-21	-136	15	876	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.24	0.05	0.50	0.00	0.00	22.3
1M	259	830	-773	-21	-136	15	876	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.24	0.05	0.50	0.00	0.00	22.3
1N	259	830	-773	-21	-136	15	876	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.24	0.05	0.50	0.00	0.00	22.3
1O	259	830	-773	-21	-136	15	876	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.24	0.05	0.50	0.00	0.00	22.3
1P	259	830	-773	-21	-136	15	876	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.24	0.05	0.50	0.00	0.00	22.3
2	259	1001	-821	-38	-203	28	1768	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.45	0.06	0.67	0.00	0.00	22.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	296	830	-1286	-21	-136	23	496	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.15	0.06	0.61	0.00	0.00	22.3
1B	296	830	-1286	-21	-136	23	496	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.15	0.06	0.61	0.00	0.00	22.3
1C	296	830	-1286	-21	-136	23	496	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.15	0.06	0.61	0.00	0.00	22.3
1D	296	830	-1286	-21	-136	23	496	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.15	0.06	0.61	0.00	0.00	22.3
1E	296	830	-1286	-21	-136	23	496	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.15	0.06	0.61	0.00	0.00	22.3
1F	296	830	-1286	-21	-136	23	496	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.15	0.06	0.61	0.00	0.00	22.3
1G	296	830	-1286	-21	-136	23	496	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.15	0.06	0.61	0.00	0.00	22.3
1H	296	830	-1286	-21	-136	23	496	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.15	0.06	0.61	0.00	0.00	22.3
1I	296	830	-1286	-21	-136	23	496	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.15	0.06	0.61	0.00	0.00	22.3
1J	296	830	-1286	-21	-136	23	496	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.15	0.06	0.61	0.00	0.00	22.3
1K	296	830	-1286	-21	-136	23	496	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.15	0.06	0.61	0.00	0.00	22.3
1L	296	830	-1286	-21	-136	23	496	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.15	0.06	0.61	0.00	0.00	22.3
1M	296	830	-1286	-21	-136	23	496	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.15	0.06	0.61	0.00	0.00	22.3
1N	296	830	-1286	-21	-136	23	496	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.15	0.06	0.61	0.00	0.00	22.3
1O	296	830	-1286	-21	-136	23	496	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.15	0.06	0.61	0.00	0.00	22.3
1P	296	830	-1286	-21	-136	23	496	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.15	0.06	0.61	0.00	0.00	22.3
2	296	1001	-1639	-38	-203	42	1314	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.35	0.09	0.85	0.00	0.00	22.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	333	830	-1799	-21	-136	31	-74	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.05	0.08	0.73	0.00	0.00	9.3
1B	333	830	-1799	-21	-136	31	-74	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.05	0.08	0.73	0.00	0.00	9.3
1C	333	830	-1799	-21	-136	31	-74	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.05	0.08	0.73	0.00	0.00	9.3
1D	333	830	-1799	-21	-136	31	-74	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.05	0.08	0.73	0.00	0.00	9.3
1E	333	830	-1799	-21	-136	31	-74	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.05	0.08	0.73	0.00	0.00	9.3
1F	333	830	-1799	-21	-136	31	-74	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.05	0.08	0.73	0.00	0.00	9.3
1G	333	830	-1799	-21	-136	31	-74	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.05	0.08	0.73	0.00	0.00	9.3
1H	333	830	-1799	-21	-136	31	-74	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.05	0.08	0.73	0.00	0.00	9.3
1I	333	830	-1799	-21	-136	31	-74	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.05	0.08	0.73	0.00	0.00	9.3
1J	333	830	-1799	-21	-136	31	-74	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.05	0.08	0.73	0.00	0.00	9.3
1K	333	830	-1799	-21	-136	31	-74	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.05	0.08	0.73	0.00	0.00	9.3
1L	333	830	-1799	-21	-136	31	-74	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.05	0.08	0.73	0.00	0.00	9.3
1M	333	830	-1799	-21	-136	31	-74	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.05	0.08	0.73	0.00	0.00	9.3
1N	333	830	-1799	-21	-136	31	-74	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.05	0.08	0.73	0.00	0.00	9.3
1O	333	830	-1799	-21	-136	31	-74	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.05	0.08	0.73	0.00	0.00	9.3
1P	333	830	-1799	-21	-136	31	-74	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.05	0.08	0.73	0.00	0.00	9.3
2	333	1001	-2456	-38	-203	56	558	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.11	1.04	1.85	0.31	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	369	830	-2312	-21	-136	39	-487	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.15	0.09	0.84	0.00	0.00	9.3
1B	369	830	-2312	-21	-136	39	-487	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.15	0.09	0.84	0.00	0.00	9.3
1C	369	830	-2312	-21	-136	39	-487	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.15	0.09	0.84	0.00	0.00	9.3
1D	369	830	-2312	-21	-136	39	-487	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.15	0.09	0.84	0.00	0.00	9.3
1E	369	830	-2312	-21	-136	39	-487	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.15	0.09	0.84	0.00	0.00	9.3
1F	369	830	-2312	-21	-136	39	-487	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.15	0.09	0.84	0.00	0.00	9.3
1G	369	830	-2312	-21	-136	39	-487	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.15	0.09	0.84	0.00	0.00	9.3
1H	369	830	-2312	-21	-136	39	-487	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.15	0.09	0.84	0.00	0.00	9.3
1I	369	830	-2312	-21	-136	39	-487	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.15	0.09	0.84	0.00	0.00	9.3
1J	369	830	-2312	-21	-136	39	-487	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.15	0.09	0.84	0.00	0.00	9.3
1K	369	830	-2312	-21	-136	39	-487	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.15	0.09	0.84	0.00	0.00	9.3
1L	369	830	-2312	-21	-136	39	-487	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.15	0.09	0.84	0.00	0.00	9.3
1M	369	830	-2312	-21	-136	39	-487	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.15	0.09	0.84	0.00	0.00	9.3
1N	369	830	-2312	-21	-136	39	-487	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.15	0.09	0.84	0.00	0.00	9.3
1O	369	830	-2312	-21	-136	39	-487	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.15	0.09	0.84	0.00	0.00	9.3
1P	369	830	-2312	-21	-136	39	-487	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.15	0.09	0.84	0.00	0.00	9.3
2	369	1001	-3274	-38	-203	70	-10	4.62	3.08	3.08	4.62	1	0.04	0.13	1.22	2.47	0.31	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 52 NI 13835 NF 13841 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 7.2090 5.4468 15.6558 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-21	3335	-86	-35	-146	-2517	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.58	0.10	0.83	0.00	0.00	9.3
1B	0	-21	3335	-86	-35	-146	-2517	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.58	0.10	0.83	0.00	0.00	9.3
1C	0	-21	3335	-86	-35	-146	-2517	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.58	0.10	0.83	0.00	0.00	9.3

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1L	320	-21	-974	-86	-35	129	758	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.18	0.03	0.30	0.00	0.00	9.3
1M	320	-21	-974	-86	-35	129	758	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.18	0.03	0.30	0.00	0.00	9.3
1N	320	-21	-974	-86	-35	129	758	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.18	0.03	0.30	0.00	0.00	9.3
1O	320	-21	-974	-86	-35	129	758	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.18	0.03	0.30	0.00	0.00	9.3
1P	320	-21	-974	-86	-35	129	758	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.18	0.03	0.30	0.00	0.00	9.3
2	320	-395	-1528	-125	-61	188	1269	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.28	0.06	0.48	0.00	0.00	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	355	-21	-1453	-86	-35	160	326	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.05	0.41	0.00	0.00	9.3
1B	355	-21	-1453	-86	-35	160	326	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.05	0.41	0.00	0.00	9.3
1C	355	-21	-1453	-86	-35	160	326	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.05	0.41	0.00	0.00	9.3
1D	355	-21	-1453	-86	-35	160	326	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.05	0.41	0.00	0.00	9.3
1E	355	-21	-1453	-86	-35	160	326	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.05	0.41	0.00	0.00	9.3
1F	355	-21	-1453	-86	-35	160	326	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.05	0.41	0.00	0.00	9.3
1G	355	-21	-1453	-86	-35	160	326	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.05	0.41	0.00	0.00	9.3
1H	355	-21	-1453	-86	-35	160	326	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.05	0.41	0.00	0.00	9.3
1I	355	-21	-1453	-86	-35	160	326	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.05	0.41	0.00	0.00	9.3
1J	355	-21	-1453	-86	-35	160	326	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.05	0.41	0.00	0.00	9.3
1K	355	-21	-1453	-86	-35	160	326	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.05	0.41	0.00	0.00	9.3
1L	355	-21	-1453	-86	-35	160	326	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.05	0.41	0.00	0.00	9.3
1M	355	-21	-1453	-86	-35	160	326	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.05	0.41	0.00	0.00	9.3
1N	355	-21	-1453	-86	-35	160	326	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.05	0.41	0.00	0.00	9.3
1O	355	-21	-1453	-86	-35	160	326	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.05	0.41	0.00	0.00	9.3
1P	355	-21	-1453	-86	-35	160	326	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.05	0.41	0.00	0.00	9.3
2	355	-395	-2290	-125	-61	233	591	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.12	0.08	0.65	0.00	0.00	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 53 NI 13841 NF 13840 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 7.6950 5.8140 16.5090 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m								Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-505	2927	133	3	250	-1607	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.35	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
1B	0	-505	2927	133	3	250	-1607	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.35	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
1C	0	-505	2927	133	3	250	-1607	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.35	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
1D	0	-505	2927	133	3	250	-1607	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.35	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
1E	0	-505	2927	133	3	250	-1607	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.35	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
1F	0	-505	2927	133	3	250	-1607	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.35	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
1G	0	-505	2927	133	3	250	-1607	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.35	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
1H	0	-505	2927	133	3	250	-1607	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.35	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
1I	0	-505	2927	133	3	250	-1607	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.35	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
1J	0	-505	2927	133	3	250	-1607	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.35	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
1K	0	-505	2927	133	3	250	-1607	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.35	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
1L	0	-505	2927	133	3	250	-1607	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.35	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
1M	0	-505	2927	133	3	250	-1607	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.35	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
1N	0	-505	2927	133	3	250	-1607	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.35	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
1O	0	-505	2927	133	3	250	-1607	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.35	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
1P	0	-505	2927	133	3	250	-1607	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.35	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
2	0	-1138	4719	193	4	363	-2646	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.57	0.13	1.10	3.56	0.01	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	38	-505	2387	133	3	200	-1034	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.22	0.07	0.55	0.00	0.00	9.3
1B	38	-505	2387	133	3	200	-1034	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.22	0.07	0.55	0.00	0.00	9.3
1C	38	-505	2387	133	3	200	-1034	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.22	0.07	0.55	0.00	0.00	9.3
1D	38	-505	2387	133	3	200	-1034	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.22	0.07	0.55	0.00	0.00	9.3
1E	38	-505	2387	133	3	200	-1034	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.22	0.07	0.55	0.00	0.00	9.3
1F	38	-505	2387	133	3	200	-1034	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.22	0.07	0.55	0.00	0.00	9.3
1G	38	-505	2387	133	3	200	-1034	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.22	0.07	0.55	0.00	0.00	9.3
1H	38	-505	2387	133	3	200	-1034	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.22	0.07	0.55	0.00	0.00	9.3
1I	38	-505	2387	133	3	200	-1034	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.22	0.07	0.55	0.00	0.00	9.3
1J	38	-505	2387	133	3	200	-1034	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.22	0.07	0.55	0.00	0.00	9.3
1K	38	-505	2387	133	3	200	-1034	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.22	0.07	0.55	0.00	0.00	9.3
1L	38	-505	2387	133	3	200	-1034	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.22	0.07	0.55	0.00	0.00	9.3
1M	38	-505	2387	133	3	200	-1034	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.22	0.07	0.55	0.00	0.00	9.3
1N	38	-505	2387	133	3	200	-1034	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.22	0.07	0.55	0.00	0.00	9.3
1O	38	-505	2387	133	3	200	-1034	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.22	0.07	0.55	0.00	0.00	9.3
1P	38	-505	2387	133	3	200	-1034	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.22	0.07	0.55	0.00	0.00	9.3
2	38	-1138	3857	193	4	290	-1720	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.35	0.11	0.90	0.00	0.00	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	76	-505	1846	133	3	149	-228	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.03	0.05	0.43	0.00	0.00	22.3
1B	76	-505	1846	133	3	149	-228	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.03	0.05	0.43	0.00	0.00	22.3
1C	76	-505	1846	133	3	149	-228	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.03	0.05	0.43	0.00	0.00	22.3
1D	76	-505	1846	133	3	149	-228	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.03	0.05	0.43	0.00	0.00	22.3
1E	76	-505	1846	133	3	149	-228	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.03	0.05	0.43	0.00	0.00	22.3
1F	76	-505	1846	133	3	149	-228	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.03	0.05	0.43	0.00	0.00	22.3
1G	76	-505	1846	133	3	149	-228	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.03	0.05	0.43	0.00	0.00	22.3
1H	76	-505	1846	133	3	149	-228	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.03	0.05	0.43	0.00	0.00	22.3
1I	76	-505	1846	133	3	149	-228	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.03	0.05	0.43	0.00	0.00	22.3
1J	76	-505	1846	133	3	149	-228	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.03	0.05	0.43	0.00	0.00	22.3
1K	76	-505	1846	133	3	149	-228	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.03	0.05	0.43	0.00	0.00	22.3
1L	76	-505	1846	133	3	149	-228	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.03	0.05	0.43	0.00	0.00	22.3

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1A	76	-505	1846	133	3	149	-228	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.03	0.05	0.43	0.00	0.00	22.3
1N	76	-505	1846	133	3	149	-228	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.03	0.05	0.43	0.00	0.00	22.3
10	76	-505	1846	133	3	149	-228	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.03	0.05	0.43	0.00	0.00	22.3
1P	76	-505	1846	133	3	149	-228	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.03	0.05	0.43	0.00	0.00	22.3
2	76	-1138	2995	193	4	217	-415	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.05	0.09	0.70	0.00	0.00	22.3
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	114	-505	1306	133	3	98	372	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.04	0.30	0.00	0.00	22.3
1B	114	-505	1306	133	3	98	372	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.04	0.30	0.00	0.00	22.3
1C	114	-505	1306	133	3	98	372	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.04	0.30	0.00	0.00	22.3
1D	114	-505	1306	133	3	98	372	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.04	0.30	0.00	0.00	22.3
1E	114	-505	1306	133	3	98	372	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.04	0.30	0.00	0.00	22.3
1F	114	-505	1306	133	3	98	372	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.04	0.30	0.00	0.00	22.3
1G	114	-505	1306	133	3	98	372	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.04	0.30	0.00	0.00	22.3
1H	114	-505	1306	133	3	98	372	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.04	0.30	0.00	0.00	22.3
1I	114	-505	1306	133	3	98	372	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.04	0.30	0.00	0.00	22.3
1J	114	-505	1306	133	3	98	372	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.04	0.30	0.00	0.00	22.3
1K	114	-505	1306	133	3	98	372	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.04	0.30	0.00	0.00	22.3
1L	114	-505	1306	133	3	98	372	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.04	0.30	0.00	0.00	22.3
1M	114	-505	1306	133	3	98	372	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.04	0.30	0.00	0.00	22.3
1N	114	-505	1306	133	3	98	372	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.04	0.30	0.00	0.00	22.3
10	114	-505	1306	133	3	98	372	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.04	0.30	0.00	0.00	22.3
1P	114	-505	1306	133	3	98	372	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.07	0.04	0.30	0.00	0.00	22.3
2	114	-1138	2134	193	4	143	562	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.09	0.06	0.47	0.00	0.00	22.3
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	152	-505	766	133	3	48	767	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.16	0.02	0.18	0.00	0.00	22.3
1B	152	-505	766	133	3	48	767	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.16	0.02	0.18	0.00	0.00	22.3
1C	152	-505	766	133	3	48	767	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.16	0.02	0.18	0.00	0.00	22.3
1D	152	-505	766	133	3	48	767	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.16	0.02	0.18	0.00	0.00	22.3
1E	152	-505	766	133	3	48	767	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.16	0.02	0.18	0.00	0.00	22.3
1F	152	-505	766	133	3	48	767	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.16	0.02	0.18	0.00	0.00	22.3
1G	152	-505	766	133	3	48	767	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.16	0.02	0.18	0.00	0.00	22.3
1H	152	-505	766	133	3	48	767	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.16	0.02	0.18	0.00	0.00	22.3
1I	152	-505	766	133	3	48	767	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.16	0.02	0.18	0.00	0.00	22.3
1J	152	-505	766	133	3	48	767	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.16	0.02	0.18	0.00	0.00	22.3
1K	152	-505	766	133	3	48	767	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.16	0.02	0.18	0.00	0.00	22.3
1L	152	-505	766	133	3	48	767	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.16	0.02	0.18	0.00	0.00	22.3
1M	152	-505	766	133	3	48	767	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.16	0.02	0.18	0.00	0.00	22.3
1N	152	-505	766	133	3	48	767	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.16	0.02	0.18	0.00	0.00	22.3
10	152	-505	766	133	3	48	767	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.16	0.02	0.18	0.00	0.00	22.3
1P	152	-505	766	133	3	48	767	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.16	0.02	0.18	0.00	0.00	22.3
2	152	-1138	1272	193	4	70	1210	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.24	0.04	0.29	0.00	0.00	22.3
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	190	-505	225	133	3	-3	956	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.20	0.01	0.06	0.00	0.00	22.3
1B	190	-505	225	133	3	-3	956	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.20	0.01	0.06	0.00	0.00	22.3
1C	190	-505	225	133	3	-3	956	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.20	0.01	0.06	0.00	0.00	22.3
1D	190	-505	225	133	3	-3	956	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.20	0.01	0.06	0.00	0.00	22.3
1E	190	-505	225	133	3	-3	956	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.20	0.01	0.06	0.00	0.00	22.3
1F	190	-505	225	133	3	-3	956	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.20	0.01	0.06	0.00	0.00	22.3
1G	190	-505	225	133	3	-3	956	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.20	0.01	0.06	0.00	0.00	22.3
1H	190	-505	225	133	3	-3	956	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.20	0.01	0.06	0.00	0.00	22.3
1I	190	-505	225	133	3	-3	956	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.20	0.01	0.06	0.00	0.00	22.3
1J	190	-505	225	133	3	-3	956	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.20	0.01	0.06	0.00	0.00	22.3
1K	190	-505	225	133	3	-3	956	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.20	0.01	0.06	0.00	0.00	22.3
1L	190	-505	225	133	3	-3	956	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.20	0.01	0.06	0.00	0.00	22.3
1M	190	-505	225	133	3	-3	956	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.20	0.01	0.06	0.00	0.00	22.3
1N	190	-505	225	133	3	-3	956	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.20	0.01	0.06	0.00	0.00	22.3
10	190	-505	225	133	3	-3	956	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.20	0.01	0.06	0.00	0.00	22.3
1P	190	-505	225	133	3	-3	956	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.20	0.01	0.06	0.00	0.00	22.3
2	190	-1138	410	193	4	-4	1531	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.31	0.01	0.10	0.00	0.00	22.3
apost= -- aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	229	-505	-315	133	3	-53	939	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.20	0.01	0.08	0.00	0.00	22.3
1B	229	-505	-315	133	3	-53	939	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.20	0.01	0.08	0.00	0.00	22.3
1C	229	-505	-315	133	3	-53	939	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.20	0.01	0.08	0.00	0.00	22.3
1D	229	-505	-315	133	3	-53	939	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.20	0.01	0.08	0.00	0.00	22.3
1E	229	-505	-315	133	3	-53	939	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.20	0.01	0.08	0.00	0.00	22.3
1F	229	-505	-315	133	3	-53	939	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.20	0.01	0.08	0.00	0.00	22.3
1G	229	-505	-315	133	3	-53	939	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.20	0.01	0.08	0.00	0.00	22.3
1H	229	-505	-315	133	3	-53	939	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.20	0.01	0.08	0.00	0.00	22.3
1I	229	-505	-315	133	3	-53	939	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.20	0.01	0.08	0.00	0.00	22.3
1J	229	-505	-315	133	3	-53	939	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.20	0.01	0.08	0.00	0.00	22.3
1K	229	-505	-315	133	3	-53	939	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.20	0.01	0.08	0.00	0.00	22.3
1L	229	-505	-315	133	3	-53	939	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.20	0.01	0.08	0.00	0.00	22.3
1M	229	-505	-315	133	3	-53	939	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.20	0.01	0.08	0.00	0.00	22.3
1N	229	-505	-315	133	3	-53	939	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.20	0.01	0.08	0.00	0.00	22.3
10	229	-505	-315	133	3	-53	939	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.20	0.01	0.08	0.00	0.00	22.3
1P	229	-505	-315	133	3	-53	939	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.20	0.01	0.08	0.00	0.00	22.3
2	229	-1138	-452	193	4	-77	1523	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.31	0.01	0.11	0.00	0.00	22.3
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	267	-505	-855	133	3	-104	716	3.08	4.62	4.62	3.08	3	0.15	0.02	0.20	0.00	0.00	22.3
1B	267	-505	-855	133	3	-104	716	3.08	4.62	4.62	3.08	3	0.15	0.02	0.20	0.00	0.00	22.3
1C	267	-505	-855	133	3	-												

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1G	267	-505	-855	133	3	-104	716	3.08	4.62	4.62	3.08	3	0.15	0.02	0.20	0.00	0.00	22.3
1H	267	-505	-855	133	3	-104	716	3.08	4.62	4.62	3.08	3	0.15	0.02	0.20	0.00	0.00	22.3
1I	267	-505	-855	133	3	-104	716	3.08	4.62	4.62	3.08	3	0.15	0.02	0.20	0.00	0.00	22.3
1J	267	-505	-855	133	3	-104	716	3.08	4.62	4.62	3.08	3	0.15	0.02	0.20	0.00	0.00	22.3
1K	267	-505	-855	133	3	-104	716	3.08	4.62	4.62	3.08	3	0.15	0.02	0.20	0.00	0.00	22.3
1L	267	-505	-855	133	3	-104	716	3.08	4.62	4.62	3.08	3	0.15	0.02	0.20	0.00	0.00	22.3
1M	267	-505	-855	133	3	-104	716	3.08	4.62	4.62	3.08	3	0.15	0.02	0.20	0.00	0.00	22.3
1N	267	-505	-855	133	3	-104	716	3.08	4.62	4.62	3.08	3	0.15	0.02	0.20	0.00	0.00	22.3
1O	267	-505	-855	133	3	-104	716	3.08	4.62	4.62	3.08	3	0.15	0.02	0.20	0.00	0.00	22.3
1P	267	-505	-855	133	3	-104	716	3.08	4.62	4.62	3.08	3	0.15	0.02	0.20	0.00	0.00	22.3
2	267	-1138	-1314	193	4	-151	1187	3.08	4.62	4.62	3.08	3	0.23	0.04	0.30	0.00	0.00	22.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	305	-505	-1395	133	3	-155	287	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.05	0.04	0.32	0.00	0.00	22.3
1B	305	-505	-1395	133	3	-155	287	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.05	0.04	0.32	0.00	0.00	22.3
1C	305	-505	-1395	133	3	-155	287	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.05	0.04	0.32	0.00	0.00	22.3
1D	305	-505	-1395	133	3	-155	287	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.05	0.04	0.32	0.00	0.00	22.3
1E	305	-505	-1395	133	3	-155	287	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.05	0.04	0.32	0.00	0.00	22.3
1F	305	-505	-1395	133	3	-155	287	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.05	0.04	0.32	0.00	0.00	22.3
1G	305	-505	-1395	133	3	-155	287	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.05	0.04	0.32	0.00	0.00	22.3
1H	305	-505	-1395	133	3	-155	287	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.05	0.04	0.32	0.00	0.00	22.3
1I	305	-505	-1395	133	3	-155	287	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.05	0.04	0.32	0.00	0.00	22.3
1J	305	-505	-1395	133	3	-155	287	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.05	0.04	0.32	0.00	0.00	22.3
1K	305	-505	-1395	133	3	-155	287	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.05	0.04	0.32	0.00	0.00	22.3
1L	305	-505	-1395	133	3	-155	287	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.05	0.04	0.32	0.00	0.00	22.3
1M	305	-505	-1395	133	3	-155	287	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.05	0.04	0.32	0.00	0.00	22.3
1N	305	-505	-1395	133	3	-155	287	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.05	0.04	0.32	0.00	0.00	22.3
1O	305	-505	-1395	133	3	-155	287	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.05	0.04	0.32	0.00	0.00	22.3
1P	305	-505	-1395	133	3	-155	287	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.05	0.04	0.32	0.00	0.00	22.3
2	305	-1138	-2175	193	4	-224	522	3.08	4.62	4.62	3.08	3	0.08	0.06	0.48	0.00	0.00	22.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	343	-505	-1936	133	3	-205	-348	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.06	0.06	0.45	0.00	0.00	9.3
1B	343	-505	-1936	133	3	-205	-348	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.06	0.06	0.45	0.00	0.00	9.3
1C	343	-505	-1936	133	3	-205	-348	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.06	0.06	0.45	0.00	0.00	9.3
1D	343	-505	-1936	133	3	-205	-348	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.06	0.06	0.45	0.00	0.00	9.3
1E	343	-505	-1936	133	3	-205	-348	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.06	0.06	0.45	0.00	0.00	9.3
1F	343	-505	-1936	133	3	-205	-348	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.06	0.06	0.45	0.00	0.00	9.3
1G	343	-505	-1936	133	3	-205	-348	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.06	0.06	0.45	0.00	0.00	9.3
1H	343	-505	-1936	133	3	-205	-348	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.06	0.06	0.45	0.00	0.00	9.3
1I	343	-505	-1936	133	3	-205	-348	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.06	0.06	0.45	0.00	0.00	9.3
1J	343	-505	-1936	133	3	-205	-348	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.06	0.06	0.45	0.00	0.00	9.3
1K	343	-505	-1936	133	3	-205	-348	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.06	0.06	0.45	0.00	0.00	9.3
1L	343	-505	-1936	133	3	-205	-348	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.06	0.06	0.45	0.00	0.00	9.3
1M	343	-505	-1936	133	3	-205	-348	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.06	0.06	0.45	0.00	0.00	9.3
1N	343	-505	-1936	133	3	-205	-348	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.06	0.06	0.45	0.00	0.00	9.3
1O	343	-505	-1936	133	3	-205	-348	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.06	0.06	0.45	0.00	0.00	9.3
1P	343	-505	-1936	133	3	-205	-348	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.06	0.06	0.45	0.00	0.00	9.3
2	343	-1138	-3037	193	4	-298	-471	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.07	0.09	0.71	0.00	0.00	9.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	381	-505	-2476	133	3	-256	-817	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.17	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1B	381	-505	-2476	133	3	-256	-817	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.17	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1C	381	-505	-2476	133	3	-256	-817	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.17	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1D	381	-505	-2476	133	3	-256	-817	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.17	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1E	381	-505	-2476	133	3	-256	-817	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.17	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1F	381	-505	-2476	133	3	-256	-817	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.17	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1G	381	-505	-2476	133	3	-256	-817	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.17	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1H	381	-505	-2476	133	3	-256	-817	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.17	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1I	381	-505	-2476	133	3	-256	-817	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.17	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1J	381	-505	-2476	133	3	-256	-817	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.17	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1K	381	-505	-2476	133	3	-256	-817	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.17	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1L	381	-505	-2476	133	3	-256	-817	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.17	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1M	381	-505	-2476	133	3	-256	-817	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.17	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1N	381	-505	-2476	133	3	-256	-817	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.17	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1O	381	-505	-2476	133	3	-256	-817	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.17	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1P	381	-505	-2476	133	3	-256	-817	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.17	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
2	381	-1138	-3899	193	4	-371	-1207	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.23	0.11	0.91	0.00	0.00	9.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 54 NI 13840 NF 13839 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 6.7900 5.9364 15.7264 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-654	2369	-57	-6	-121	-829	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.17	0.07	0.55	0.00	0.00	9.3
1B	0	-654	2369	-57	-6	-121	-829	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.17	0.07	0.55	0.00	0.00	9.3
1C	0	-654	2369	-57	-6	-121	-829	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.17	0.07	0.55	0.00	0.00	9.3
1D	0	-654	2369	-57	-6	-121	-829	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.17	0.07	0.55	0.00	0.00	9.3
1E	0	-654	2369	-57	-6	-121	-829	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.17	0.07	0.55	0.00	0.00	9.3
1F	0	-654	2369	-57	-6	-121	-829	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.17	0.07	0.55	0.00	0.00	9.3
1G	0	-654	2369	-57	-6	-121	-829	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.17	0.07	0.55	0.00	0.00	9.3

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1A	196	-654	-255	-57	-6	-10	894	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.18	0.01	0.07	0.00	0.00	22.3
1C	196	-654	-255	-57	-6	-10	894	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.18	0.01	0.07	0.00	0.00	22.3
1D	196	-654	-255	-57	-6	-10	894	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.18	0.01	0.07	0.00	0.00	22.3
1E	196	-654	-255	-57	-6	-10	894	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.18	0.01	0.07	0.00	0.00	22.3
1F	196	-654	-255	-57	-6	-10	894	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.18	0.01	0.07	0.00	0.00	22.3
1G	196	-654	-255	-57	-6	-10	894	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.18	0.01	0.07	0.00	0.00	22.3
1H	196	-654	-255	-57	-6	-10	894	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.18	0.01	0.07	0.00	0.00	22.3
1I	196	-654	-255	-57	-6	-10	894	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.18	0.01	0.07	0.00	0.00	22.3
1J	196	-654	-255	-57	-6	-10	894	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.18	0.01	0.07	0.00	0.00	22.3
1K	196	-654	-255	-57	-6	-10	894	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.18	0.01	0.07	0.00	0.00	22.3
1L	196	-654	-255	-57	-6	-10	894	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.18	0.01	0.07	0.00	0.00	22.3
1M	196	-654	-255	-57	-6	-10	894	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.18	0.01	0.07	0.00	0.00	22.3
1N	196	-654	-255	-57	-6	-10	894	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.18	0.01	0.07	0.00	0.00	22.3
1O	196	-654	-255	-57	-6	-10	894	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.18	0.01	0.07	0.00	0.00	22.3
1P	196	-654	-255	-57	-6	-10	894	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.18	0.01	0.07	0.00	0.00	22.3
2	196	-1357	-410	-73	-12	-13	1459	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.28	0.01	0.12	0.00	0.00	22.3
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	236	-654	-779	-57	-6	13	691	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.02	0.19	0.00	0.00	22.3
1B	236	-654	-779	-57	-6	13	691	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.02	0.19	0.00	0.00	22.3
1C	236	-654	-779	-57	-6	13	691	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.02	0.19	0.00	0.00	22.3
1D	236	-654	-779	-57	-6	13	691	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.02	0.19	0.00	0.00	22.3
1E	236	-654	-779	-57	-6	13	691	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.02	0.19	0.00	0.00	22.3
1F	236	-654	-779	-57	-6	13	691	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.02	0.19	0.00	0.00	22.3
1G	236	-654	-779	-57	-6	13	691	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.02	0.19	0.00	0.00	22.3
1H	236	-654	-779	-57	-6	13	691	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.02	0.19	0.00	0.00	22.3
1I	236	-654	-779	-57	-6	13	691	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.02	0.19	0.00	0.00	22.3
1J	236	-654	-779	-57	-6	13	691	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.02	0.19	0.00	0.00	22.3
1K	236	-654	-779	-57	-6	13	691	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.02	0.19	0.00	0.00	22.3
1L	236	-654	-779	-57	-6	13	691	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.02	0.19	0.00	0.00	22.3
1M	236	-654	-779	-57	-6	13	691	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.02	0.19	0.00	0.00	22.3
1N	236	-654	-779	-57	-6	13	691	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.02	0.19	0.00	0.00	22.3
1O	236	-654	-779	-57	-6	13	691	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.02	0.19	0.00	0.00	22.3
1P	236	-654	-779	-57	-6	13	691	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.02	0.19	0.00	0.00	22.3
2	236	-1357	-1260	-73	-12	16	1131	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.21	0.04	0.30	0.00	0.00	22.3
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	275	-654	-1304	-57	-6	35	282	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.04	0.04	0.30	0.00	0.00	22.3
1B	275	-654	-1304	-57	-6	35	282	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.04	0.04	0.30	0.00	0.00	22.3
1C	275	-654	-1304	-57	-6	35	282	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.04	0.04	0.30	0.00	0.00	22.3
1D	275	-654	-1304	-57	-6	35	282	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.04	0.04	0.30	0.00	0.00	22.3
1E	275	-654	-1304	-57	-6	35	282	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.04	0.04	0.30	0.00	0.00	22.3
1F	275	-654	-1304	-57	-6	35	282	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.04	0.04	0.30	0.00	0.00	22.3
1G	275	-654	-1304	-57	-6	35	282	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.04	0.04	0.30	0.00	0.00	22.3
1H	275	-654	-1304	-57	-6	35	282	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.04	0.04	0.30	0.00	0.00	22.3
1I	275	-654	-1304	-57	-6	35	282	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.04	0.04	0.30	0.00	0.00	22.3
1J	275	-654	-1304	-57	-6	35	282	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.04	0.04	0.30	0.00	0.00	22.3
1K	275	-654	-1304	-57	-6	35	282	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.04	0.04	0.30	0.00	0.00	22.3
1L	275	-654	-1304	-57	-6	35	282	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.04	0.04	0.30	0.00	0.00	22.3
1M	275	-654	-1304	-57	-6	35	282	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.04	0.04	0.30	0.00	0.00	22.3
1N	275	-654	-1304	-57	-6	35	282	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.04	0.04	0.30	0.00	0.00	22.3
1O	275	-654	-1304	-57	-6	35	282	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.04	0.04	0.30	0.00	0.00	22.3
1P	275	-654	-1304	-57	-6	35	282	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.04	0.04	0.30	0.00	0.00	22.3
2	275	-1357	-2110	-73	-12	44	469	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.06	0.06	0.48	0.00	0.00	22.3
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	314	-654	-1829	-57	-6	57	-334	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.05	0.05	0.43	0.00	0.00	22.3
1B	314	-654	-1829	-57	-6	57	-334	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.05	0.05	0.43	0.00	0.00	22.3
1C	314	-654	-1829	-57	-6	57	-334	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.05	0.05	0.43	0.00	0.00	22.3
1D	314	-654	-1829	-57	-6	57	-334	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.05	0.05	0.43	0.00	0.00	22.3
1E	314	-654	-1829	-57	-6	57	-334	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.05	0.05	0.43	0.00	0.00	22.3
1F	314	-654	-1829	-57	-6	57	-334	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.05	0.05	0.43	0.00	0.00	22.3
1G	314	-654	-1829	-57	-6	57	-334	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.05	0.05	0.43	0.00	0.00	22.3
1H	314	-654	-1829	-57	-6	57	-334	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.05	0.05	0.43	0.00	0.00	22.3
1I	314	-654	-1829	-57	-6	57	-334	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.05	0.05	0.43	0.00	0.00	22.3
1J	314	-654	-1829	-57	-6	57	-334	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.05	0.05	0.43	0.00	0.00	22.3
1K	314	-654	-1829	-57	-6	57	-334	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.05	0.05	0.43	0.00	0.00	22.3
1L	314	-654	-1829	-57	-6	57	-334	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.05	0.05	0.43	0.00	0.00	22.3
1M	314	-654	-1829	-57	-6	57	-334	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.05	0.05	0.43	0.00	0.00	22.3
1N	314	-654	-1829	-57	-6	57	-334	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.05	0.05	0.43	0.00	0.00	22.3
1O	314	-654	-1829	-57	-6	57	-334	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.05	0.05	0.43	0.00	0.00	22.3
1P	314	-654	-1829	-57	-6	57	-334	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.05	0.05	0.43	0.00	0.00	22.3
2	314	-1357	-2960	-73	-12	73	-527	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.07	0.09	0.72	0.00	0.00	22.3
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	354	-654	-2353	-57	-6	79	-1155	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.24	0.07	0.55	0.00	0.00	9.3
1B	354	-654	-2353	-57	-6	79	-1155	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.24	0.07	0.55	0.00	0.00	9.3
1C	354	-654	-2353	-57	-6	79	-1155	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.24	0.07	0.55	0.00	0.00	9.3
1D	354	-654	-2353	-57	-6	79	-1155	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.24	0.07	0.55	0.00	0.00	9.3
1E	354	-654	-2353	-57	-6	79	-1155	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.24	0.07	0.55	0.00	0.00	9.3
1F	354	-654	-2353	-57	-6	79	-1155	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.24	0.07	0.55	0.00	0.00	9.3
1G	354	-654	-2353	-57	-6	79	-1155	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.24	0.07	0.55	0.00	0.00	9.3
1H	354	-654	-2353	-57	-6	79	-1155	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.24	0.07	0.55	0.00	0.00	9.3
1I	354	-654	-2353	-57	-6	79	-1155	4.62	3.08	3.08	4.62							

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1P	354	-654	-2353	-57	-6	79	-1155	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.24	0.07	0.55	0.00	0.00	9.3
2	354	-1357	-3810	-73	-12	102	-1857	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.38	0.11	0.92	0.00	0.00	9.3
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	393	-654	-2878	-57	-6	101	-1751	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.38	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
1B	393	-654	-2878	-57	-6	101	-1751	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.38	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
1C	393	-654	-2878	-57	-6	101	-1751	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.38	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
1D	393	-654	-2878	-57	-6	101	-1751	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.38	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
1E	393	-654	-2878	-57	-6	101	-1751	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.38	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
1F	393	-654	-2878	-57	-6	101	-1751	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.38	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
1G	393	-654	-2878	-57	-6	101	-1751	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.38	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
1H	393	-654	-2878	-57	-6	101	-1751	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.38	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
1I	393	-654	-2878	-57	-6	101	-1751	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.38	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
1J	393	-654	-2878	-57	-6	101	-1751	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.38	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
1K	393	-654	-2878	-57	-6	101	-1751	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.38	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
1L	393	-654	-2878	-57	-6	101	-1751	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.38	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
1M	393	-654	-2878	-57	-6	101	-1751	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.38	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
1N	393	-654	-2878	-57	-6	101	-1751	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.38	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
1O	393	-654	-2878	-57	-6	101	-1751	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.38	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
1P	393	-654	-2878	-57	-6	101	-1751	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.38	0.08	0.67	0.00	0.00	9.3
2	393	-1357	-4660	-73	-12	130	-2822	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.60	0.13	1.12	3.51	0.02	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 55 NI 13839 NF 13838 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 6.4050 5.5998 15.0048 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-431	2224	-46	2	-87	-838	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
1B	0	-431	2224	-46	2	-87	-838	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
1C	0	-431	2224	-46	2	-87	-838	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
1D	0	-431	2224	-46	2	-87	-838	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
1E	0	-431	2224	-46	2	-87	-838	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
1F	0	-431	2224	-46	2	-87	-838	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
1G	0	-431	2224	-46	2	-87	-838	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
1H	0	-431	2224	-46	2	-87	-838	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
1I	0	-431	2224	-46	2	-87	-838	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
1J	0	-431	2224	-46	2	-87	-838	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
1K	0	-431	2224	-46	2	-87	-838	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
1L	0	-431	2224	-46	2	-87	-838	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
1M	0	-431	2224	-46	2	-87	-838	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
1N	0	-431	2224	-46	2	-87	-838	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
1O	0	-431	2224	-46	2	-87	-838	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
1P	0	-431	2224	-46	2	-87	-838	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
2	0	-999	3599	-37	11	-71	-1358	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.28	0.10	0.86	0.00	0.00	9.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	37	-431	1754	-46	2	-70	-440	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.08	0.05	0.40	0.00	0.00	9.3
1B	37	-431	1754	-46	2	-70	-440	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.08	0.05	0.40	0.00	0.00	9.3
1C	37	-431	1754	-46	2	-70	-440	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.08	0.05	0.40	0.00	0.00	9.3
1D	37	-431	1754	-46	2	-70	-440	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.08	0.05	0.40	0.00	0.00	9.3
1E	37	-431	1754	-46	2	-70	-440	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.08	0.05	0.40	0.00	0.00	9.3
1F	37	-431	1754	-46	2	-70	-440	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.08	0.05	0.40	0.00	0.00	9.3
1G	37	-431	1754	-46	2	-70	-440	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.08	0.05	0.40	0.00	0.00	9.3
1H	37	-431	1754	-46	2	-70	-440	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.08	0.05	0.40	0.00	0.00	9.3
1I	37	-431	1754	-46	2	-70	-440	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.08	0.05	0.40	0.00	0.00	9.3
1J	37	-431	1754	-46	2	-70	-440	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.08	0.05	0.40	0.00	0.00	9.3
1K	37	-431	1754	-46	2	-70	-440	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.08	0.05	0.40	0.00	0.00	9.3
1L	37	-431	1754	-46	2	-70	-440	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.08	0.05	0.40	0.00	0.00	9.3
1M	37	-431	1754	-46	2	-70	-440	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.08	0.05	0.40	0.00	0.00	9.3
1N	37	-431	1754	-46	2	-70	-440	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.08	0.05	0.40	0.00	0.00	9.3
1O	37	-431	1754	-46	2	-70	-440	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.08	0.05	0.40	0.00	0.00	9.3
1P	37	-431	1754	-46	2	-70	-440	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.08	0.05	0.40	0.00	0.00	9.3
2	37	-999	2840	-37	11	-58	-713	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.13	0.08	0.68	0.00	0.00	9.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	74	-431	1284	-46	2	-53	119	3.08	4.62	4.62	3.08	3	0.01	0.04	0.29	0.00	0.00	22.3
1B	74	-431	1284	-46	2	-53	119	3.08	4.62	4.62	3.08	3	0.01	0.04	0.29	0.00	0.00	22.3
1C	74	-431	1284	-46	2	-53	119	3.08	4.62	4.62	3.08	3	0.01	0.04	0.29	0.00	0.00	22.3
1D	74	-431	1284	-46	2	-53	119	3.08	4.62	4.62	3.08	3	0.01	0.04	0.29	0.00	0.00	22.3
1E	74	-431	1284	-46	2	-53	119	3.08	4.62	4.62	3.08	3	0.01	0.04	0.29	0.00	0.00	22.3
1F	74	-431	1284	-46	2	-53	119	3.08	4.62	4.62	3.08	3	0.01	0.04	0.29	0.00	0.00	22.3
1G	74	-431	1284	-46	2	-53	119	3.08	4.62	4.62	3.08	3	0.01	0.04	0.29	0.00	0.00	22.3
1H	74	-431	1284	-46	2	-53	119	3.08	4.62	4.62	3.08	3	0.01	0.04	0.29	0.00	0.00	22.3
1I	74	-431	1284	-46	2	-53	119	3.08	4.62	4.62	3.08	3	0.01	0.04	0.29	0.00	0.00	22.3
1J	74	-431	1284	-46	2	-53	119	3.08	4.62	4.62	3.08	3	0.01	0.04	0.29	0.00	0.00	22.3
1K	74	-431	1284	-46	2	-53	119	3.08	4.62	4.62	3.08	3	0.01	0.04	0.29	0.00	0.00	22.3
1L	74	-431	1284	-46	2	-53	119	3.08	4.62	4.62	3.08	3	0.01	0.04	0.29	0.00	0.00	22.3
1M	74	-431	1284	-46	2	-53	119	3.08	4.62	4.62	3.08	3	0.01	0.04	0.29	0.00	0.00	22.3
1N	74	-431	1284	-46	2	-53	119	3.08	4.62	4.62	3.08	3	0.01	0.04	0.29	0.00	0.00	22.3
1O	74	-431	1284	-46	2	-53	119	3.08	4.62	4.62	3.08	3	0.01	0.04	0.29	0.00	0.00	22.3
1P	74	-431	1284	-46	2	-53	119	3.08	4.62	4.62	3.08	3	0.01	0.04	0.29	0.00	0.00	22.3

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

2	74	-999	2080	-37	11	-44	193	3.08	4.62	4.62	3.08	3	0.02	0.06	0.48	0.00	0.00	22.3
apost= --		aant= 1.54		ainf= 1.54		asup= --		staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)										
1A	110	-431	814	-46	2	-36	505	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.10	0.02	0.19	0.00	0.00	22.3
1B	110	-431	814	-46	2	-36	505	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.10	0.02	0.19	0.00	0.00	22.3
1C	110	-431	814	-46	2	-36	505	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.10	0.02	0.19	0.00	0.00	22.3
1D	110	-431	814	-46	2	-36	505	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.10	0.02	0.19	0.00	0.00	22.3
1E	110	-431	814	-46	2	-36	505	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.10	0.02	0.19	0.00	0.00	22.3
1F	110	-431	814	-46	2	-36	505	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.10	0.02	0.19	0.00	0.00	22.3
1G	110	-431	814	-46	2	-36	505	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.10	0.02	0.19	0.00	0.00	22.3
1H	110	-431	814	-46	2	-36	505	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.10	0.02	0.19	0.00	0.00	22.3
1I	110	-431	814	-46	2	-36	505	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.10	0.02	0.19	0.00	0.00	22.3
1J	110	-431	814	-46	2	-36	505	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.10	0.02	0.19	0.00	0.00	22.3
1K	110	-431	814	-46	2	-36	505	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.10	0.02	0.19	0.00	0.00	22.3
1L	110	-431	814	-46	2	-36	505	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.10	0.02	0.19	0.00	0.00	22.3
1M	110	-431	814	-46	2	-36	505	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.10	0.02	0.19	0.00	0.00	22.3
1N	110	-431	814	-46	2	-36	505	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.10	0.02	0.19	0.00	0.00	22.3
1O	110	-431	814	-46	2	-36	505	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.10	0.02	0.19	0.00	0.00	22.3
1P	110	-431	814	-46	2	-36	505	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.10	0.02	0.19	0.00	0.00	22.3
2	110	-999	1321	-37	11	-31	819	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.15	0.04	0.31	0.00	0.00	22.3
apost= --		aant= 1.54		ainf= 1.54		asup= --		staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)										
1A	147	-431	344	-46	2	-19	718	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.15	0.01	0.08	0.00	0.00	22.3
1B	147	-431	344	-46	2	-19	718	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.15	0.01	0.08	0.00	0.00	22.3
1C	147	-431	344	-46	2	-19	718	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.15	0.01	0.08	0.00	0.00	22.3
1D	147	-431	344	-46	2	-19	718	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.15	0.01	0.08	0.00	0.00	22.3
1E	147	-431	344	-46	2	-19	718	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.15	0.01	0.08	0.00	0.00	22.3
1F	147	-431	344	-46	2	-19	718	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.15	0.01	0.08	0.00	0.00	22.3
1G	147	-431	344	-46	2	-19	718	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.15	0.01	0.08	0.00	0.00	22.3
1H	147	-431	344	-46	2	-19	718	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.15	0.01	0.08	0.00	0.00	22.3
1I	147	-431	344	-46	2	-19	718	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.15	0.01	0.08	0.00	0.00	22.3
1J	147	-431	344	-46	2	-19	718	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.15	0.01	0.08	0.00	0.00	22.3
1K	147	-431	344	-46	2	-19	718	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.15	0.01	0.08	0.00	0.00	22.3
1L	147	-431	344	-46	2	-19	718	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.15	0.01	0.08	0.00	0.00	22.3
1M	147	-431	344	-46	2	-19	718	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.15	0.01	0.08	0.00	0.00	22.3
1N	147	-431	344	-46	2	-19	718	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.15	0.01	0.08	0.00	0.00	22.3
1O	147	-431	344	-46	2	-19	718	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.15	0.01	0.08	0.00	0.00	22.3
1P	147	-431	344	-46	2	-19	718	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.15	0.01	0.08	0.00	0.00	22.3
2	147	-999	561	-37	11	-17	1166	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.23	0.02	0.15	0.00	0.00	22.3
apost= --		aant= 1.54		ainf= 1.54		asup= --		staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)										
1A	184	-431	-126	-46	2	-2	758	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.16	0.00	0.03	0.00	0.00	22.3
1B	184	-431	-126	-46	2	-2	758	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.16	0.00	0.03	0.00	0.00	22.3
1C	184	-431	-126	-46	2	-2	758	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.16	0.00	0.03	0.00	0.00	22.3
1D	184	-431	-126	-46	2	-2	758	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.16	0.00	0.03	0.00	0.00	22.3
1E	184	-431	-126	-46	2	-2	758	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.16	0.00	0.03	0.00	0.00	22.3
1F	184	-431	-126	-46	2	-2	758	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.16	0.00	0.03	0.00	0.00	22.3
1G	184	-431	-126	-46	2	-2	758	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.16	0.00	0.03	0.00	0.00	22.3
1H	184	-431	-126	-46	2	-2	758	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.16	0.00	0.03	0.00	0.00	22.3
1I	184	-431	-126	-46	2	-2	758	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.16	0.00	0.03	0.00	0.00	22.3
1J	184	-431	-126	-46	2	-2	758	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.16	0.00	0.03	0.00	0.00	22.3
1K	184	-431	-126	-46	2	-2	758	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.16	0.00	0.03	0.00	0.00	22.3
1L	184	-431	-126	-46	2	-2	758	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.16	0.00	0.03	0.00	0.00	22.3
1M	184	-431	-126	-46	2	-2	758	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.16	0.00	0.03	0.00	0.00	22.3
1N	184	-431	-126	-46	2	-2	758	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.16	0.00	0.03	0.00	0.00	22.3
1O	184	-431	-126	-46	2	-2	758	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.16	0.00	0.03	0.00	0.00	22.3
1P	184	-431	-126	-46	2	-2	758	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.16	0.00	0.03	0.00	0.00	22.3
2	184	-999	-198	-37	11	-4	1233	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.25	0.01	0.07	0.00	0.00	22.3
apost= --		aant= --		ainf= 1.54		asup= --		staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)										
1A	221	-431	-596	-46	2	15	625	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.02	0.14	0.00	0.00	22.3
1B	221	-431	-596	-46	2	15	625	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.02	0.14	0.00	0.00	22.3
1C	221	-431	-596	-46	2	15	625	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.02	0.14	0.00	0.00	22.3
1D	221	-431	-596	-46	2	15	625	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.02	0.14	0.00	0.00	22.3
1E	221	-431	-596	-46	2	15	625	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.02	0.14	0.00	0.00	22.3
1F	221	-431	-596	-46	2	15	625	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.02	0.14	0.00	0.00	22.3
1G	221	-431	-596	-46	2	15	625	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.02	0.14	0.00	0.00	22.3
1H	221	-431	-596	-46	2	15	625	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.02	0.14	0.00	0.00	22.3
1I	221	-431	-596	-46	2	15	625	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.02	0.14	0.00	0.00	22.3
1J	221	-431	-596	-46	2	15	625	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.02	0.14	0.00	0.00	22.3
1K	221	-431	-596	-46	2	15	625	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.02	0.14	0.00	0.00	22.3
1L	221	-431	-596	-46	2	15	625	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.02	0.14	0.00	0.00	22.3
1M	221	-431	-596	-46	2	15	625	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.02	0.14	0.00	0.00	22.3
1N	221	-431	-596	-46	2	15	625	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.02	0.14	0.00	0.00	22.3
1O	221	-431	-596	-46	2	15	625	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.02	0.14	0.00	0.00	22.3
1P	221	-431	-596	-46	2	15	625	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.02	0.14	0.00	0.00	22.3
2	221	-999	-957	-37	11	10	1020	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.20	0.03	0.24	0.00	0.00	22.3
apost= 1.54		aant= --		ainf= 1.54		asup= --		staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)										
1A	258	-431	-1066	-46	2	32	319	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.06	0.03	0.24	0.00	0.00	22.3
1B	258	-431	-1066	-46	2	32	319	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.06	0.03	0.24	0.00	0.00	22.3
1C	258	-431	-1066	-46	2	32	319	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.06	0.03	0.24	0.00	0.00	22.3
1D	258	-431	-1066	-46	2	32	319	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.06	0.03	0.24	0.00	0.00	22.3
1E	258	-431	-1066	-46	2	32	319	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.06	0.03	0.24	0.00	0.00	22.3
1F	258	-431	-1066	-46	2	32	319	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.06	0.03	0.24	0.00</		

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1K	258	-431	-1066	-46	2	32	319	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.06	0.03	0.24	0.00	0.00	22.3
1L	258	-431	-1066	-46	2	32	319	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.06	0.03	0.24	0.00	0.00	22.3
1M	258	-431	-1066	-46	2	32	319	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.06	0.03	0.24	0.00	0.00	22.3
1N	258	-431	-1066	-46	2	32	319	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.06	0.03	0.24	0.00	0.00	22.3
1O	258	-431	-1066	-46	2	32	319	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.06	0.03	0.24	0.00	0.00	22.3
1P	258	-431	-1066	-46	2	32	319	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.06	0.03	0.24	0.00	0.00	22.3
2	258	-999	-1717	-37	11	23	528	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.08	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	295	-431	-1536	-46	2	48	-160	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.02	0.04	0.35	0.00	0.00	22.3
1B	295	-431	-1536	-46	2	48	-160	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.02	0.04	0.35	0.00	0.00	22.3
1C	295	-431	-1536	-46	2	48	-160	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.02	0.04	0.35	0.00	0.00	22.3
1D	295	-431	-1536	-46	2	48	-160	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.02	0.04	0.35	0.00	0.00	22.3
1E	295	-431	-1536	-46	2	48	-160	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.02	0.04	0.35	0.00	0.00	22.3
1F	295	-431	-1536	-46	2	48	-160	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.02	0.04	0.35	0.00	0.00	22.3
1G	295	-431	-1536	-46	2	48	-160	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.02	0.04	0.35	0.00	0.00	22.3
1H	295	-431	-1536	-46	2	48	-160	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.02	0.04	0.35	0.00	0.00	22.3
1I	295	-431	-1536	-46	2	48	-160	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.02	0.04	0.35	0.00	0.00	22.3
1J	295	-431	-1536	-46	2	48	-160	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.02	0.04	0.35	0.00	0.00	22.3
1K	295	-431	-1536	-46	2	48	-160	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.02	0.04	0.35	0.00	0.00	22.3
1L	295	-431	-1536	-46	2	48	-160	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.02	0.04	0.35	0.00	0.00	22.3
1M	295	-431	-1536	-46	2	48	-160	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.02	0.04	0.35	0.00	0.00	22.3
1N	295	-431	-1536	-46	2	48	-160	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.02	0.04	0.35	0.00	0.00	22.3
1O	295	-431	-1536	-46	2	48	-160	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.02	0.04	0.35	0.00	0.00	22.3
1P	295	-431	-1536	-46	2	48	-160	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.02	0.04	0.35	0.00	0.00	22.3
2	295	-999	-2476	-37	11	37	-244	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.02	0.07	0.60	0.00	0.00	22.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	331	-431	-2006	-46	2	65	-812	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.17	0.06	0.46	0.00	0.00	9.3
1B	331	-431	-2006	-46	2	65	-812	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.17	0.06	0.46	0.00	0.00	9.3
1C	331	-431	-2006	-46	2	65	-812	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.17	0.06	0.46	0.00	0.00	9.3
1D	331	-431	-2006	-46	2	65	-812	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.17	0.06	0.46	0.00	0.00	9.3
1E	331	-431	-2006	-46	2	65	-812	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.17	0.06	0.46	0.00	0.00	9.3
1F	331	-431	-2006	-46	2	65	-812	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.17	0.06	0.46	0.00	0.00	9.3
1G	331	-431	-2006	-46	2	65	-812	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.17	0.06	0.46	0.00	0.00	9.3
1H	331	-431	-2006	-46	2	65	-812	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.17	0.06	0.46	0.00	0.00	9.3
1I	331	-431	-2006	-46	2	65	-812	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.17	0.06	0.46	0.00	0.00	9.3
1J	331	-431	-2006	-46	2	65	-812	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.17	0.06	0.46	0.00	0.00	9.3
1K	331	-431	-2006	-46	2	65	-812	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.17	0.06	0.46	0.00	0.00	9.3
1L	331	-431	-2006	-46	2	65	-812	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.17	0.06	0.46	0.00	0.00	9.3
1M	331	-431	-2006	-46	2	65	-812	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.17	0.06	0.46	0.00	0.00	9.3
1N	331	-431	-2006	-46	2	65	-812	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.17	0.06	0.46	0.00	0.00	9.3
1O	331	-431	-2006	-46	2	65	-812	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.17	0.06	0.46	0.00	0.00	9.3
1P	331	-431	-2006	-46	2	65	-812	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.17	0.06	0.46	0.00	0.00	9.3
2	331	-999	-3236	-37	11	50	-1296	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.26	0.09	0.77	0.00	0.00	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	368	-431	-2476	-46	2	82	-1266	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.28	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1B	368	-431	-2476	-46	2	82	-1266	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.28	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1C	368	-431	-2476	-46	2	82	-1266	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.28	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1D	368	-431	-2476	-46	2	82	-1266	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.28	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1E	368	-431	-2476	-46	2	82	-1266	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.28	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1F	368	-431	-2476	-46	2	82	-1266	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.28	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1G	368	-431	-2476	-46	2	82	-1266	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.28	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1H	368	-431	-2476	-46	2	82	-1266	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.28	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1I	368	-431	-2476	-46	2	82	-1266	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.28	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1J	368	-431	-2476	-46	2	82	-1266	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.28	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1K	368	-431	-2476	-46	2	82	-1266	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.28	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1L	368	-431	-2476	-46	2	82	-1266	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.28	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1M	368	-431	-2476	-46	2	82	-1266	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.28	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1N	368	-431	-2476	-46	2	82	-1266	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.28	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1O	368	-431	-2476	-46	2	82	-1266	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.28	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1P	368	-431	-2476	-46	2	82	-1266	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.28	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
2	368	-999	-3995	-37	11	64	-2028	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.43	0.12	0.95	0.00	0.00	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 56 NI 13838 NF 13837 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 6.4050 5.5998 15.0048 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m			cmq				Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-45	1258	-53	57	-95	558	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.13	0.05	0.42	0.00	0.00	9.3
1B	0	-45	1258	-53	57	-95	558	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.13	0.05	0.42	0.00	0.00	9.3
1C	0	-45	1258	-53	57	-95	558	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.13	0.05	0.42	0.00	0.00	9.3
1D	0	-45	1258	-53	57	-95	558	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.13	0.05	0.42	0.00	0.00	9.3
1E	0	-45	1258	-53	57	-95	558	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.13	0.05	0.42	0.00	0.00	9.3
1F	0	-45	1258	-53	57	-95	558	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.13	0.05	0.42	0.00	0.00	9.3
1G	0	-45	1258	-53	57	-95	558	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.13	0.05	0.42	0.00	0.00	9.3
1H	0	-45	1258	-53	57	-95	558	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.13	0.05	0.42	0.00	0.00	9.3
1I	0	-45	1258	-53	57	-95	558	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.13	0.05	0.42	0.00	0.00	9.3
1J	0	-45	1258	-53	57	-95	558	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.13	0.05	0.42	0.00	0.00	9.3
1K	0	-45	1258	-53	57	-95	558	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.13	0.05	0.42	0.00	0.00	9.3

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1A	362	-45	-3358	-53	57	95	-2734	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.63	0.11	0.89	0.00	0.00	9.3
1B	362	-45	-3358	-53	57	95	-2734	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.63	0.11	0.89	0.00	0.00	9.3
1C	362	-45	-3358	-53	57	95	-2734	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.63	0.11	0.89	0.00	0.00	9.3
1D	362	-45	-3358	-53	57	95	-2734	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.63	0.11	0.89	0.00	0.00	9.3
1E	362	-45	-3358	-53	57	95	-2734	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.63	0.11	0.89	0.00	0.00	9.3
1F	362	-45	-3358	-53	57	95	-2734	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.63	0.11	0.89	0.00	0.00	9.3
1G	362	-45	-3358	-53	57	95	-2734	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.63	0.11	0.89	0.00	0.00	9.3
1H	362	-45	-3358	-53	57	95	-2734	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.63	0.11	0.89	0.00	0.00	9.3
1I	362	-45	-3358	-53	57	95	-2734	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.63	0.11	0.89	0.00	0.00	9.3
1J	362	-45	-3358	-53	57	95	-2734	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.63	0.11	0.89	0.00	0.00	9.3
1K	362	-45	-3358	-53	57	95	-2734	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.63	0.11	0.89	0.00	0.00	9.3
1L	362	-45	-3358	-53	57	95	-2734	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.63	0.11	0.89	0.00	0.00	9.3
1M	362	-45	-3358	-53	57	95	-2734	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.63	0.11	0.89	0.00	0.00	9.3
1N	362	-45	-3358	-53	57	95	-2734	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.63	0.11	0.89	0.00	0.00	9.3
1O	362	-45	-3358	-53	57	95	-2734	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.63	0.11	0.89	0.00	0.00	9.3
1P	362	-45	-3358	-53	57	95	-2734	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.63	0.11	0.89	0.00	0.00	9.3
2	362	-365	-5417	-69	91	123	-4401	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.68	0.17	1.44	4.08	0.14	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 57 NI 13837 NF 13836 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 6.7900 5.9364 15.7264 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	1221	1379	15	405	45	526	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.12	1.28	1.04	0.62	9.3
1B	0	1221	1379	15	405	45	526	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.12	1.28	1.04	0.62	9.3
1C	0	1221	1379	15	405	45	526	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.12	1.28	1.04	0.62	9.3
1D	0	1221	1379	15	405	45	526	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.12	1.28	1.04	0.62	9.3
1E	0	1221	1379	15	405	45	526	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.12	1.28	1.04	0.62	9.3
1F	0	1221	1379	15	405	45	526	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.12	1.28	1.04	0.62	9.3
1G	0	1221	1379	15	405	45	526	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.12	1.28	1.04	0.62	9.3
1H	0	1221	1379	15	405	45	526	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.12	1.28	1.04	0.62	9.3
1I	0	1221	1379	15	405	45	526	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.12	1.28	1.04	0.62	9.3
1J	0	1221	1379	15	405	45	526	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.12	1.28	1.04	0.62	9.3
1K	0	1221	1379	15	405	45	526	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.12	1.28	1.04	0.62	9.3
1L	0	1221	1379	15	405	45	526	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.12	1.28	1.04	0.62	9.3
1M	0	1221	1379	15	405	45	526	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.12	1.28	1.04	0.62	9.3
1N	0	1221	1379	15	405	45	526	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.12	1.28	1.04	0.62	9.3
1O	0	1221	1379	15	405	45	526	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.12	1.28	1.04	0.62	9.3
1P	0	1221	1379	15	405	45	526	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.12	1.28	1.04	0.62	9.3
2	0	1636	2272	12	591	49	852	4.62	4.62	4.62	3.08	2	0.26	0.18	1.92	1.71	0.91	9.3

apost= 1.54 aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	40	1221	851	15	405	39	967	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.27	0.11	1.16	0.64	0.62	9.3
1B	40	1221	851	15	405	39	967	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.27	0.11	1.16	0.64	0.62	9.3
1C	40	1221	851	15	405	39	967	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.27	0.11	1.16	0.64	0.62	9.3
1D	40	1221	851	15	405	39	967	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.27	0.11	1.16	0.64	0.62	9.3
1E	40	1221	851	15	405	39	967	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.27	0.11	1.16	0.64	0.62	9.3
1F	40	1221	851	15	405	39	967	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.27	0.11	1.16	0.64	0.62	9.3
1G	40	1221	851	15	405	39	967	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.27	0.11	1.16	0.64	0.62	9.3
1H	40	1221	851	15	405	39	967	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.27	0.11	1.16	0.64	0.62	9.3
1I	40	1221	851	15	405	39	967	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.27	0.11	1.16	0.64	0.62	9.3
1J	40	1221	851	15	405	39	967	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.27	0.11	1.16	0.64	0.62	9.3
1K	40	1221	851	15	405	39	967	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.27	0.11	1.16	0.64	0.62	9.3
1L	40	1221	851	15	405	39	967	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.27	0.11	1.16	0.64	0.62	9.3
1M	40	1221	851	15	405	39	967	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.27	0.11	1.16	0.64	0.62	9.3
1N	40	1221	851	15	405	39	967	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.27	0.11	1.16	0.64	0.62	9.3
1O	40	1221	851	15	405	39	967	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.27	0.11	1.16	0.64	0.62	9.3
1P	40	1221	851	15	405	39	967	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.27	0.11	1.16	0.64	0.62	9.3
2	40	1636	1416	12	591	44	1581	4.62	4.62	4.62	3.08	2	0.43	0.16	1.73	1.07	0.91	9.3

apost= 1.54 aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	79	1221	323	15	405	33	1199	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.33	0.09	1.04	0.24	0.62	22.3
1B	79	1221	323	15	405	33	1199	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.33	0.09	1.04	0.24	0.62	22.3
1C	79	1221	323	15	405	33	1199	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.33	0.09	1.04	0.24	0.62	22.3
1D	79	1221	323	15	405	33	1199	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.33	0.09	1.04	0.24	0.62	22.3
1E	79	1221	323	15	405	33	1199	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.33	0.09	1.04	0.24	0.62	22.3
1F	79	1221	323	15	405	33	1199	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.33	0.09	1.04	0.24	0.62	22.3
1G	79	1221	323	15	405	33	1199	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.33	0.09	1.04	0.24	0.62	22.3
1H	79	1221	323	15	405	33	1199	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.33	0.09	1.04	0.24	0.62	22.3
1I	79	1221	323	15	405	33	1199	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.33	0.09	1.04	0.24	0.62	22.3
1J	79	1221	323	15	405	33	1199	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.33	0.09	1.04	0.24	0.62	22.3
1K	79	1221	323	15	405	33	1199	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.33	0.09	1.04	0.24	0.62	22.3
1L	79	1221	323	15	405	33	1199	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.33	0.09	1.04	0.24	0.62	22.3
1M	79	1221	323	15	405	33	1199	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.33	0.09	1.04	0.24	0.62	22.3
1N	79	1221	323	15	405	33	1199	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.33	0.09	1.04	0.24	0.62	22.3
1O	79	1221	323	15	405	33	1199	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.33	0.09	1.04	0.24	0.62	22.3
1P	79	1221	323	15	405	33	1199	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.33	0.09	1.04	0.24	0.62	22.3
2	79	1636	560	12	591	40	1972	4.62	4.62	4.62	3.08	2	0.52	0.14	1.54	0.42	0.91	22.3

apost= 1.54 aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

10	277	1221	-2318	15	405	5	-774	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.23	0.15	1.49	1.75	0.62	22.3
1P	277	1221	-2318	15	405	5	-774	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.23	0.15	1.49	1.75	0.62	22.3
2	277	1636	-3719	12	591	16	-1152	4.62	4.62	3.08	4.62	2	0.33	0.23	2.25	2.80	0.91	21.7

apost= 1.54 aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 21.7 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	317	1221	-2847	15	405	-1	-1796	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.47	0.16	1.61	2.15	0.62	22.3
1B	317	1221	-2847	15	405	-1	-1796	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.47	0.16	1.61	2.15	0.62	22.3
1C	317	1221	-2847	15	405	-1	-1796	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.47	0.16	1.61	2.15	0.62	22.3
1D	317	1221	-2847	15	405	-1	-1796	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.47	0.16	1.61	2.15	0.62	22.3
1E	317	1221	-2847	15	405	-1	-1796	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.47	0.16	1.61	2.15	0.62	22.3
1F	317	1221	-2847	15	405	-1	-1796	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.47	0.16	1.61	2.15	0.62	22.3
1G	317	1221	-2847	15	405	-1	-1796	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.47	0.16	1.61	2.15	0.62	22.3
1H	317	1221	-2847	15	405	-1	-1796	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.47	0.16	1.61	2.15	0.62	22.3
1I	317	1221	-2847	15	405	-1	-1796	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.47	0.16	1.61	2.15	0.62	22.3
1J	317	1221	-2847	15	405	-1	-1796	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.47	0.16	1.61	2.15	0.62	22.3
1K	317	1221	-2847	15	405	-1	-1796	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.47	0.16	1.61	2.15	0.62	22.3
1L	317	1221	-2847	15	405	-1	-1796	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.47	0.16	1.61	2.15	0.62	22.3
1M	317	1221	-2847	15	405	-1	-1796	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.47	0.16	1.61	2.15	0.62	22.3
1N	317	1221	-2847	15	405	-1	-1796	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.47	0.16	1.61	2.15	0.62	22.3
1O	317	1221	-2847	15	405	-1	-1796	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.47	0.16	1.61	2.15	0.62	22.3
1P	317	1221	-2847	15	405	-1	-1796	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.47	0.16	1.61	2.15	0.62	22.3
2	317	1636	-4574	12	591	11	-2792	4.62	4.62	3.08	4.62	2	0.71	0.25	2.44	3.45	0.91	19.1

apost= 1.54 aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	356	1221	-3375	15	405	-7	-3026	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.75	0.18	1.73	2.54	0.62	9.3
1B	356	1221	-3375	15	405	-7	-3026	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.75	0.18	1.73	2.54	0.62	9.3
1C	356	1221	-3375	15	405	-7	-3026	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.75	0.18	1.73	2.54	0.62	9.3
1D	356	1221	-3375	15	405	-7	-3026	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.75	0.18	1.73	2.54	0.62	9.3
1E	356	1221	-3375	15	405	-7	-3026	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.75	0.18	1.73	2.54	0.62	9.3
1F	356	1221	-3375	15	405	-7	-3026	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.75	0.18	1.73	2.54	0.62	9.3
1G	356	1221	-3375	15	405	-7	-3026	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.75	0.18	1.73	2.54	0.62	9.3
1H	356	1221	-3375	15	405	-7	-3026	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.75	0.18	1.73	2.54	0.62	9.3
1I	356	1221	-3375	15	405	-7	-3026	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.75	0.18	1.73	2.54	0.62	9.3
1J	356	1221	-3375	15	405	-7	-3026	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.75	0.18	1.73	2.54	0.62	9.3
1K	356	1221	-3375	15	405	-7	-3026	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.75	0.18	1.73	2.54	0.62	9.3
1L	356	1221	-3375	15	405	-7	-3026	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.75	0.18	1.73	2.54	0.62	9.3
1M	356	1221	-3375	15	405	-7	-3026	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.75	0.18	1.73	2.54	0.62	9.3
1N	356	1221	-3375	15	405	-7	-3026	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.75	0.18	1.73	2.54	0.62	9.3
1O	356	1221	-3375	15	405	-7	-3026	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.75	0.18	1.73	2.54	0.62	9.3
1P	356	1221	-3375	15	405	-7	-3026	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.75	0.18	1.73	2.54	0.62	9.3
2	356	1636	-5430	12	591	6	-4771	4.62	4.62	3.08	4.62	2	0.79	0.27	2.63	4.09	0.91	9.3

apost= 1.54 aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	396	1221	-3903	15	405	-13	-3881	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.95	0.19	1.84	2.94	0.62	9.3
1B	396	1221	-3903	15	405	-13	-3881	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.95	0.19	1.84	2.94	0.62	9.3
1C	396	1221	-3903	15	405	-13	-3881	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.95	0.19	1.84	2.94	0.62	9.3
1D	396	1221	-3903	15	405	-13	-3881	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.95	0.19	1.84	2.94	0.62	9.3
1E	396	1221	-3903	15	405	-13	-3881	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.95	0.19	1.84	2.94	0.62	9.3
1F	396	1221	-3903	15	405	-13	-3881	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.95	0.19	1.84	2.94	0.62	9.3
1G	396	1221	-3903	15	405	-13	-3881	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.95	0.19	1.84	2.94	0.62	9.3
1H	396	1221	-3903	15	405	-13	-3881	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.95	0.19	1.84	2.94	0.62	9.3
1I	396	1221	-3903	15	405	-13	-3881	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.95	0.19	1.84	2.94	0.62	9.3
1J	396	1221	-3903	15	405	-13	-3881	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.95	0.19	1.84	2.94	0.62	9.3
1K	396	1221	-3903	15	405	-13	-3881	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.95	0.19	1.84	2.94	0.62	9.3
1L	396	1221	-3903	15	405	-13	-3881	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.95	0.19	1.84	2.94	0.62	9.3
1M	396	1221	-3903	15	405	-13	-3881	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.95	0.19	1.84	2.94	0.62	9.3
1N	396	1221	-3903	15	405	-13	-3881	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.95	0.19	1.84	2.94	0.62	9.3
1O	396	1221	-3903	15	405	-13	-3881	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.95	0.19	1.84	2.94	0.62	9.3
1P	396	1221	-3903	15	405	-13	-3881	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.95	0.19	1.84	2.94	0.62	9.3
2	396	1636	-6286	12	591	2	-6146	4.62	4.62	3.08	6.16	2	0.76	0.30	2.82	4.74	0.91	9.3

apost= 1.54 aant= 1.54 ainf= -- asup= 3.08 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 58 NI 13836 NF 11983 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 6.8950 6.0282 15.9232 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg				kg*m			cmq				Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	1007	5086	262	-176	594	-6396	4.62	3.08	3.08	6.16	2	0.78	0.18	1.56	3.84	0.27	9.3
1B	0	1007	5086	262	-176	594	-6396	4.62	3.08	3.08	6.16	2	0.78	0.18	1.56	3.84	0.27	9.3
1C	0	1007	5086	262	-176	594	-6396	4.62	3.08	3.08	6.16	2	0.78	0.18	1.56	3.84	0.27	9.3
1D	0	1007	5086	262	-176	594	-6396	4.62	3.08	3.08	6.16	2	0.78	0.18	1.56	3.84	0.27	9.3
1E	0	1007	5086	262	-176	594	-6396	4.62	3.08	3.08	6.16	2	0.78	0.18	1.56	3.84	0.27	9.3
1F	0	1007	5086	262	-176	594	-6396	4.62	3.08	3.08	6.16	2	0.78	0.18	1.56	3.84	0.27	9.3
1G	0	1007	5086	262	-176	594	-6396	4.62	3.08	3.08	6.16	2	0.78	0.18	1.56	3.84	0.27	9.3
1H	0	1007	5086	262	-176	594	-6396	4.62	3.08	3.08	6.16	2	0.78	0.18	1.56	3.84	0.27	9.3
1I	0	1007	5086	262	-176	594	-6396	4.62	3.08	3.08	6.16	2	0.78	0.18	1.56	3.84	0.27	9.3
1J	0	1007	5086	262	-176	594	-6396	4.62	3.08	3.08	6.16	2	0.78	0.18	1.56	3.84	0.27	9.3
1K	0	1007	5086	262	-176	594	-6396	4.62	3.08	3.08	6.16	2	0.78	0.18	1.56	3.84	0.27	9.3
1L	0	1007	5086	262	-176	594	-6396	4.62	3.08	3.08	6.16	2	0.78	0.18	1.56	3.84	0.27	9.3
1M	0	1007	5086	262	-176	594	-6396	4.62	3.08	3.08	6.16	2	0.78	0.18	1.56	3.84	0.27	9.3
1N	0	1007	5086	262	-176	594	-6396	4.62	3.08	3.08	6.16	2	0.78	0.18	1.56	3.84	0.27	9.3
1O	0	1007	5086	262	-176	594	-6396	4.62	3.08	3.08	6.16	2	0.78	0.18	1.56	3.84	0.27	9.3

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1P	0	1007	5086	262	-176	594	-6396	4.62	3.08	3.08	6.16	2	0.78	0.18	1.56	3.84	0.27	9.3
2	0	1391	7456	363	-256	820	-8634	4.62	3.08	4.62	7.70	2	0.85	0.26	2.28	5.62	0.39	9.3
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= 4.62 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	41	1007	4534	262	-176	487	-5194	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.84	0.16	1.43	3.42	0.27	9.3
1B	41	1007	4534	262	-176	487	-5194	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.84	0.16	1.43	3.42	0.27	9.3
1C	41	1007	4534	262	-176	487	-5194	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.84	0.16	1.43	3.42	0.27	9.3
1D	41	1007	4534	262	-176	487	-5194	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.84	0.16	1.43	3.42	0.27	9.3
1E	41	1007	4534	262	-176	487	-5194	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.84	0.16	1.43	3.42	0.27	9.3
1F	41	1007	4534	262	-176	487	-5194	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.84	0.16	1.43	3.42	0.27	9.3
1G	41	1007	4534	262	-176	487	-5194	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.84	0.16	1.43	3.42	0.27	9.3
1H	41	1007	4534	262	-176	487	-5194	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.84	0.16	1.43	3.42	0.27	9.3
1I	41	1007	4534	262	-176	487	-5194	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.84	0.16	1.43	3.42	0.27	9.3
1J	41	1007	4534	262	-176	487	-5194	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.84	0.16	1.43	3.42	0.27	9.3
1K	41	1007	4534	262	-176	487	-5194	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.84	0.16	1.43	3.42	0.27	9.3
1L	41	1007	4534	262	-176	487	-5194	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.84	0.16	1.43	3.42	0.27	9.3
1M	41	1007	4534	262	-176	487	-5194	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.84	0.16	1.43	3.42	0.27	9.3
1N	41	1007	4534	262	-176	487	-5194	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.84	0.16	1.43	3.42	0.27	9.3
1O	41	1007	4534	262	-176	487	-5194	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.84	0.16	1.43	3.42	0.27	9.3
1P	41	1007	4534	262	-176	487	-5194	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.84	0.16	1.43	3.42	0.27	9.3
2	41	1391	6561	363	-256	672	-6888	4.62	3.08	3.08	6.16	2	0.84	0.24	2.08	4.95	0.39	9.3
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 3.08 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	82	1007	3982	262	-176	380	-3454	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.84	0.15	1.31	3.00	0.27	22.3
1B	82	1007	3982	262	-176	380	-3454	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.84	0.15	1.31	3.00	0.27	22.3
1C	82	1007	3982	262	-176	380	-3454	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.84	0.15	1.31	3.00	0.27	22.3
1D	82	1007	3982	262	-176	380	-3454	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.84	0.15	1.31	3.00	0.27	22.3
1E	82	1007	3982	262	-176	380	-3454	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.84	0.15	1.31	3.00	0.27	22.3
1F	82	1007	3982	262	-176	380	-3454	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.84	0.15	1.31	3.00	0.27	22.3
1G	82	1007	3982	262	-176	380	-3454	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.84	0.15	1.31	3.00	0.27	22.3
1H	82	1007	3982	262	-176	380	-3454	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.84	0.15	1.31	3.00	0.27	22.3
1I	82	1007	3982	262	-176	380	-3454	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.84	0.15	1.31	3.00	0.27	22.3
1J	82	1007	3982	262	-176	380	-3454	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.84	0.15	1.31	3.00	0.27	22.3
1K	82	1007	3982	262	-176	380	-3454	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.84	0.15	1.31	3.00	0.27	22.3
1L	82	1007	3982	262	-176	380	-3454	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.84	0.15	1.31	3.00	0.27	22.3
1M	82	1007	3982	262	-176	380	-3454	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.84	0.15	1.31	3.00	0.27	22.3
1N	82	1007	3982	262	-176	380	-3454	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.84	0.15	1.31	3.00	0.27	22.3
1O	82	1007	3982	262	-176	380	-3454	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.84	0.15	1.31	3.00	0.27	22.3
1P	82	1007	3982	262	-176	380	-3454	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.84	0.15	1.31	3.00	0.27	22.3
2	82	1391	5666	363	-256	524	-4390	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.72	0.21	1.88	4.27	0.39	19.9
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 19.9 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	123	1007	3430	262	-176	273	-1940	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.49	0.13	1.19	2.59	0.27	22.3
1B	123	1007	3430	262	-176	273	-1940	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.49	0.13	1.19	2.59	0.27	22.3
1C	123	1007	3430	262	-176	273	-1940	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.49	0.13	1.19	2.59	0.27	22.3
1D	123	1007	3430	262	-176	273	-1940	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.49	0.13	1.19	2.59	0.27	22.3
1E	123	1007	3430	262	-176	273	-1940	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.49	0.13	1.19	2.59	0.27	22.3
1F	123	1007	3430	262	-176	273	-1940	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.49	0.13	1.19	2.59	0.27	22.3
1G	123	1007	3430	262	-176	273	-1940	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.49	0.13	1.19	2.59	0.27	22.3
1H	123	1007	3430	262	-176	273	-1940	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.49	0.13	1.19	2.59	0.27	22.3
1I	123	1007	3430	262	-176	273	-1940	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.49	0.13	1.19	2.59	0.27	22.3
1J	123	1007	3430	262	-176	273	-1940	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.49	0.13	1.19	2.59	0.27	22.3
1K	123	1007	3430	262	-176	273	-1940	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.49	0.13	1.19	2.59	0.27	22.3
1L	123	1007	3430	262	-176	273	-1940	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.49	0.13	1.19	2.59	0.27	22.3
1M	123	1007	3430	262	-176	273	-1940	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.49	0.13	1.19	2.59	0.27	22.3
1N	123	1007	3430	262	-176	273	-1940	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.49	0.13	1.19	2.59	0.27	22.3
1O	123	1007	3430	262	-176	273	-1940	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.49	0.13	1.19	2.59	0.27	22.3
1P	123	1007	3430	262	-176	273	-1940	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.49	0.13	1.19	2.59	0.27	22.3
2	123	1391	4770	363	-256	375	-2258	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.58	0.19	1.68	3.60	0.39	22.3
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	163	1007	2877	262	-176	166	-651	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.19	0.12	1.06	2.17	0.27	22.3
1B	163	1007	2877	262	-176	166	-651	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.19	0.12	1.06	2.17	0.27	22.3
1C	163	1007	2877	262	-176	166	-651	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.19	0.12	1.06	2.17	0.27	22.3
1D	163	1007	2877	262	-176	166	-651	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.19	0.12	1.06	2.17	0.27	22.3
1E	163	1007	2877	262	-176	166	-651	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.19	0.12	1.06	2.17	0.27	22.3
1F	163	1007	2877	262	-176	166	-651	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.19	0.12	1.06	2.17	0.27	22.3
1G	163	1007	2877	262	-176	166	-651	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.19	0.12	1.06	2.17	0.27	22.3
1H	163	1007	2877	262	-176	166	-651	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.19	0.12	1.06	2.17	0.27	22.3
1I	163	1007	2877	262	-176	166	-651	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.19	0.12	1.06	2.17	0.27	22.3
1J	163	1007	2877	262	-176	166	-651	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.19	0.12	1.06	2.17	0.27	22.3
1K	163	1007	2877	262	-176	166	-651	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.19	0.12	1.06	2.17	0.27	22.3
1L	163	1007	2877	262	-176	166	-651	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.19	0.12	1.06	2.17	0.27	22.3
1M	163	1007	2877	262	-176	166	-651	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.19	0.12	1.06	2.17	0.27	22.3
1N	163	1007	2877	262	-176	166	-651	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.19	0.12	1.06	2.17	0.27	22.3
1O	163	1007	2877	262	-176	166	-651	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.19	0.12	1.06	2.17	0.27	22.3
1P	163	1007	2877	262	-176	166	-651	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.19	0.12	1.06	2.17	0.27	22.3
2	163	1391	3875	363	-256	227	-491	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.17	0.16	1.48	2.92	0.39	22.3
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	204	1007	2325	262	-176	59	412	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.14	0.10	0.94	0.00	0.00	22.3
1B	204	1007	2325	262	-176	59	412	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.14	0.10	0.94	0.00	0.00	22.3
1C	204	1007	2325	262	-176	59	412	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.14	0.10	0.94	0.00	0.00	22.3
1D	204	100																

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1D	409	1007	-436	262	-176	-477	2342	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.58	0.05	0.52	0.00	0.00	9.3
1E	409	1007	-436	262	-176	-477	2342	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.58	0.05	0.52	0.00	0.00	9.3
1F	409	1007	-436	262	-176	-477	2342	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.58	0.05	0.52	0.00	0.00	9.3
1G	409	1007	-436	262	-176	-477	2342	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.58	0.05	0.52	0.00	0.00	9.3
1H	409	1007	-436	262	-176	-477	2342	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.58	0.05	0.52	0.00	0.00	9.3
1I	409	1007	-436	262	-176	-477	2342	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.58	0.05	0.52	0.00	0.00	9.3
1J	409	1007	-436	262	-176	-477	2342	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.58	0.05	0.52	0.00	0.00	9.3
1K	409	1007	-436	262	-176	-477	2342	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.58	0.05	0.52	0.00	0.00	9.3
1L	409	1007	-436	262	-176	-477	2342	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.58	0.05	0.52	0.00	0.00	9.3
1M	409	1007	-436	262	-176	-477	2342	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.58	0.05	0.52	0.00	0.00	9.3
1N	409	1007	-436	262	-176	-477	2342	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.58	0.05	0.52	0.00	0.00	9.3
1O	409	1007	-436	262	-176	-477	2342	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.58	0.05	0.52	0.00	0.00	9.3
1P	409	1007	-436	262	-176	-477	2342	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.58	0.05	0.52	0.00	0.00	9.3
2	409	1391	-1496	363	-256	-663	2426	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.62	0.09	0.95	0.00	0.00	9.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 59 NI 11285 NF 13842 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 7.4925 5.6610 16.1535 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m								Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	408	3104	1	6	30	-2450	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.59	0.09	0.71	0.00	0.00	9.3
1B	0	408	3104	1	6	30	-2450	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.59	0.09	0.71	0.00	0.00	9.3
1C	0	408	3104	1	6	30	-2450	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.59	0.09	0.71	0.00	0.00	9.3
1D	0	408	3104	1	6	30	-2450	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.59	0.09	0.71	0.00	0.00	9.3
1E	0	408	3104	1	6	30	-2450	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.59	0.09	0.71	0.00	0.00	9.3
1F	0	408	3104	1	6	30	-2450	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.59	0.09	0.71	0.00	0.00	9.3
1G	0	408	3104	1	6	30	-2450	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.59	0.09	0.71	0.00	0.00	9.3
1H	0	408	3104	1	6	30	-2450	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.59	0.09	0.71	0.00	0.00	9.3
1I	0	408	3104	1	6	30	-2450	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.59	0.09	0.71	0.00	0.00	9.3
1J	0	408	3104	1	6	30	-2450	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.59	0.09	0.71	0.00	0.00	9.3
1K	0	408	3104	1	6	30	-2450	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.59	0.09	0.71	0.00	0.00	9.3
1L	0	408	3104	1	6	30	-2450	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.59	0.09	0.71	0.00	0.00	9.3
1M	0	408	3104	1	6	30	-2450	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.59	0.09	0.71	0.00	0.00	9.3
1N	0	408	3104	1	6	30	-2450	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.59	0.09	0.71	0.00	0.00	9.3
1O	0	408	3104	1	6	30	-2450	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.59	0.09	0.71	0.00	0.00	9.3
1P	0	408	3104	1	6	30	-2450	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.59	0.09	0.71	0.00	0.00	9.3
2	0	489	5092	-6	-66	31	-4212	4.62	3.08	3.08	4.62	2	1.00	0.16	1.30	3.84	0.10	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	37	408	2591	1	6	30	-1398	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.34	0.07	0.59	0.00	0.00	9.3
1B	37	408	2591	1	6	30	-1398	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.34	0.07	0.59	0.00	0.00	9.3
1C	37	408	2591	1	6	30	-1398	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.34	0.07	0.59	0.00	0.00	9.3
1D	37	408	2591	1	6	30	-1398	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.34	0.07	0.59	0.00	0.00	9.3
1E	37	408	2591	1	6	30	-1398	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.34	0.07	0.59	0.00	0.00	9.3
1F	37	408	2591	1	6	30	-1398	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.34	0.07	0.59	0.00	0.00	9.3
1G	37	408	2591	1	6	30	-1398	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.34	0.07	0.59	0.00	0.00	9.3
1H	37	408	2591	1	6	30	-1398	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.34	0.07	0.59	0.00	0.00	9.3
1I	37	408	2591	1	6	30	-1398	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.34	0.07	0.59	0.00	0.00	9.3
1J	37	408	2591	1	6	30	-1398	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.34	0.07	0.59	0.00	0.00	9.3
1K	37	408	2591	1	6	30	-1398	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.34	0.07	0.59	0.00	0.00	9.3
1L	37	408	2591	1	6	30	-1398	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.34	0.07	0.59	0.00	0.00	9.3
1M	37	408	2591	1	6	30	-1398	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.34	0.07	0.59	0.00	0.00	9.3
1N	37	408	2591	1	6	30	-1398	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.34	0.07	0.59	0.00	0.00	9.3
1O	37	408	2591	1	6	30	-1398	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.34	0.07	0.59	0.00	0.00	9.3
1P	37	408	2591	1	6	30	-1398	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.34	0.07	0.59	0.00	0.00	9.3
2	37	489	4274	-6	-66	33	-2482	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.60	0.13	1.11	3.22	0.10	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	74	408	2078	1	6	29	-536	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.14	0.06	0.48	0.00	0.00	22.3
1B	74	408	2078	1	6	29	-536	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.14	0.06	0.48	0.00	0.00	22.3
1C	74	408	2078	1	6	29	-536	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.14	0.06	0.48	0.00	0.00	22.3
1D	74	408	2078	1	6	29	-536	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.14	0.06	0.48	0.00	0.00	22.3
1E	74	408	2078	1	6	29	-536	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.14	0.06	0.48	0.00	0.00	22.3
1F	74	408	2078	1	6	29	-536	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.14	0.06	0.48	0.00	0.00	22.3
1G	74	408	2078	1	6	29	-536	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.14	0.06	0.48	0.00	0.00	22.3
1H	74	408	2078	1	6	29	-536	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.14	0.06	0.48	0.00	0.00	22.3
1I	74	408	2078	1	6	29	-536	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.14	0.06	0.48	0.00	0.00	22.3
1J	74	408	2078	1	6	29	-536	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.14	0.06	0.48	0.00	0.00	22.3
1K	74	408	2078	1	6	29	-536	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.14	0.06	0.48	0.00	0.00	22.3
1L	74	408	2078	1	6	29	-536	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.14	0.06	0.48	0.00	0.00	22.3
1M	74	408	2078	1	6	29	-536	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.14	0.06	0.48	0.00	0.00	22.3
1N	74	408	2078	1	6	29	-536	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.14	0.06	0.48	0.00	0.00	22.3
1O	74	408	2078	1	6	29	-536	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.14	0.06	0.48	0.00	0.00	22.3
1P	74	408	2078	1	6	29	-536	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.14	0.06	0.48	0.00	0.00	22.3
2	74	489	3457	-6	-66	35	-1053	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.26	0.11	0.93	0.00	0.00	22.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	111	408	1564	1	6	29	137	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.05	0.05	0.36	0.00	0.00	22.3
1B	111	408	1564	1	6	29	137	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.05	0.05	0.36	0.00	0.00	22.3
1C	111	408	1564	1	6	29	137	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.05	0.05	0.36	0.00	0.00	22.3
1D	111	408	1564	1	6	29	137	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.05	0.05	0.36	0.00	0.00	22.3

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

apost= 1.54		aant= --		ainf= 1.54		asup= --		staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)										
1A	296	408	-1002	1	6	27	656	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.03	0.24	0.00	0.00	22.3
1B	296	408	-1002	1	6	27	656	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.03	0.24	0.00	0.00	22.3
1C	296	408	-1002	1	6	27	656	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.03	0.24	0.00	0.00	22.3
1D	296	408	-1002	1	6	27	656	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.03	0.24	0.00	0.00	22.3
1E	296	408	-1002	1	6	27	656	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.03	0.24	0.00	0.00	22.3
1F	296	408	-1002	1	6	27	656	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.03	0.24	0.00	0.00	22.3
1G	296	408	-1002	1	6	27	656	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.03	0.24	0.00	0.00	22.3
1H	296	408	-1002	1	6	27	656	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.03	0.24	0.00	0.00	22.3
1I	296	408	-1002	1	6	27	656	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.03	0.24	0.00	0.00	22.3
1J	296	408	-1002	1	6	27	656	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.03	0.24	0.00	0.00	22.3
1K	296	408	-1002	1	6	27	656	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.03	0.24	0.00	0.00	22.3
1L	296	408	-1002	1	6	27	656	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.03	0.24	0.00	0.00	22.3
1M	296	408	-1002	1	6	27	656	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.03	0.24	0.00	0.00	22.3
1N	296	408	-1002	1	6	27	656	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.03	0.24	0.00	0.00	22.3
1O	296	408	-1002	1	6	27	656	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.03	0.24	0.00	0.00	22.3
1P	296	408	-1002	1	6	27	656	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.17	0.03	0.24	0.00	0.00	22.3
2	296	489	-1449	-6	-66	47	1173	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.29	0.05	0.48	0.00	0.00	22.3

apost= 1.54		aant= --		ainf= 1.54		asup= --		staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)										
1A	333	408	-1515	1	6	27	192	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.06	0.04	0.35	0.00	0.00	9.3
1B	333	408	-1515	1	6	27	192	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.06	0.04	0.35	0.00	0.00	9.3
1C	333	408	-1515	1	6	27	192	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.06	0.04	0.35	0.00	0.00	9.3
1D	333	408	-1515	1	6	27	192	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.06	0.04	0.35	0.00	0.00	9.3
1E	333	408	-1515	1	6	27	192	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.06	0.04	0.35	0.00	0.00	9.3
1F	333	408	-1515	1	6	27	192	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.06	0.04	0.35	0.00	0.00	9.3
1G	333	408	-1515	1	6	27	192	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.06	0.04	0.35	0.00	0.00	9.3
1H	333	408	-1515	1	6	27	192	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.06	0.04	0.35	0.00	0.00	9.3
1I	333	408	-1515	1	6	27	192	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.06	0.04	0.35	0.00	0.00	9.3
1J	333	408	-1515	1	6	27	192	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.06	0.04	0.35	0.00	0.00	9.3
1K	333	408	-1515	1	6	27	192	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.06	0.04	0.35	0.00	0.00	9.3
1L	333	408	-1515	1	6	27	192	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.06	0.04	0.35	0.00	0.00	9.3
1M	333	408	-1515	1	6	27	192	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.06	0.04	0.35	0.00	0.00	9.3
1N	333	408	-1515	1	6	27	192	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.06	0.04	0.35	0.00	0.00	9.3
1O	333	408	-1515	1	6	27	192	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.06	0.04	0.35	0.00	0.00	9.3
1P	333	408	-1515	1	6	27	192	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.06	0.04	0.35	0.00	0.00	9.3
2	333	489	-2266	-6	-66	50	487	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	369	408	-2028	1	6	27	-463	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.12	0.06	0.47	0.00	0.00	9.3
1B	369	408	-2028	1	6	27	-463	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.12	0.06	0.47	0.00	0.00	9.3
1C	369	408	-2028	1	6	27	-463	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.12	0.06	0.47	0.00	0.00	9.3
1D	369	408	-2028	1	6	27	-463	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.12	0.06	0.47	0.00	0.00	9.3
1E	369	408	-2028	1	6	27	-463	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.12	0.06	0.47	0.00	0.00	9.3
1F	369	408	-2028	1	6	27	-463	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.12	0.06	0.47	0.00	0.00	9.3
1G	369	408	-2028	1	6	27	-463	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.12	0.06	0.47	0.00	0.00	9.3
1H	369	408	-2028	1	6	27	-463	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.12	0.06	0.47	0.00	0.00	9.3
1I	369	408	-2028	1	6	27	-463	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.12	0.06	0.47	0.00	0.00	9.3
1J	369	408	-2028	1	6	27	-463	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.12	0.06	0.47	0.00	0.00	9.3
1K	369	408	-2028	1	6	27	-463	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.12	0.06	0.47	0.00	0.00	9.3
1L	369	408	-2028	1	6	27	-463	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.12	0.06	0.47	0.00	0.00	9.3
1M	369	408	-2028	1	6	27	-463	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.12	0.06	0.47	0.00	0.00	9.3
1N	369	408	-2028	1	6	27	-463	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.12	0.06	0.47	0.00	0.00	9.3
1O	369	408	-2028	1	6	27	-463	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.12	0.06	0.47	0.00	0.00	9.3
1P	369	408	-2028	1	6	27	-463	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.12	0.06	0.47	0.00	0.00	9.3
2	369	489	-3084	-6	-66	52	-502	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.14	0.10	0.85	0.00	0.00	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 60 NI 13842 NF 13845 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 7.2090 5.4468 15.6558 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	26	2323	-164	-109	-287	-1037	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.24	0.09	0.78	0.00	0.00	9.3
1B	0	26	2323	-164	-109	-287	-1037	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.24	0.09	0.78	0.00	0.00	9.3
1C	0	26	2323	-164	-109	-287	-1037	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.24	0.09	0.78	0.00	0.00	9.3
1D	0	26	2323	-164	-109	-287	-1037	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.24	0.09	0.78	0.00	0.00	9.3
1E	0	26	2323	-164	-109	-287	-1037	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.24	0.09	0.78	0.00	0.00	9.3
1F	0	26	2323	-164	-109	-287	-1037	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.24	0.09	0.78	0.00	0.00	9.3
1G	0	26	2323	-164	-109	-287	-1037	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.24	0.09	0.78	0.00	0.00	9.3
1H	0	26	2323	-164	-109	-287	-1037	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.24	0.09	0.78	0.00	0.00	9.3
1I	0	26	2323	-164	-109	-287	-1037	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.24	0.09	0.78	0.00	0.00	9.3
1J	0	26	2323	-164	-109	-287	-1037	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.24	0.09	0.78	0.00	0.00	9.3
1K	0	26	2323	-164	-109	-287	-1037	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.24	0.09	0.78	0.00	0.00	9.3
1L	0	26	2323	-164	-109	-287	-1037	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.24	0.09	0.78	0.00	0.00	9.3
1M	0	26	2323	-164	-109	-287	-1037	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.24	0.09	0.78	0.00	0.00	9.3
1N	0	26	2323	-164	-109	-287	-1037	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.24	0.09	0.78	0.00	0.00	9.3
1O	0	26	2323	-164	-109	-287	-1037	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.24	0.09	0.78	0.00	0.00	9.3
1P	0	26	2323	-164	-109	-287	-1037	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.24	0.09	0.78	0.00	0.00	9.3
2	0	-44	3655	-242	-192	-421	-1508	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.35	0.14	1.28	2.76	0.30	9.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1N	178	26	-71	-164	-109	5	963	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.22	0.03	0.29	0.00	0.00	22.3
10	178	26	-71	-164	-109	5	963	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.22	0.03	0.29	0.00	0.00	22.3
1P	178	26	-71	-164	-109	5	963	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.22	0.03	0.29	0.00	0.00	22.3
2	178	-44	-154	-242	-192	9	1602	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.37	0.05	0.51	0.00	0.00	22.3
apost= -- aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	213	26	-550	-164	-109	63	852	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.20	0.04	0.38	0.00	0.00	22.3
1B	213	26	-550	-164	-109	63	852	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.20	0.04	0.38	0.00	0.00	22.3
1C	213	26	-550	-164	-109	63	852	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.20	0.04	0.38	0.00	0.00	22.3
1D	213	26	-550	-164	-109	63	852	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.20	0.04	0.38	0.00	0.00	22.3
1E	213	26	-550	-164	-109	63	852	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.20	0.04	0.38	0.00	0.00	22.3
1F	213	26	-550	-164	-109	63	852	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.20	0.04	0.38	0.00	0.00	22.3
1G	213	26	-550	-164	-109	63	852	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.20	0.04	0.38	0.00	0.00	22.3
1H	213	26	-550	-164	-109	63	852	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.20	0.04	0.38	0.00	0.00	22.3
1I	213	26	-550	-164	-109	63	852	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.20	0.04	0.38	0.00	0.00	22.3
1J	213	26	-550	-164	-109	63	852	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.20	0.04	0.38	0.00	0.00	22.3
1K	213	26	-550	-164	-109	63	852	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.20	0.04	0.38	0.00	0.00	22.3
1L	213	26	-550	-164	-109	63	852	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.20	0.04	0.38	0.00	0.00	22.3
1M	213	26	-550	-164	-109	63	852	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.20	0.04	0.38	0.00	0.00	22.3
1N	213	26	-550	-164	-109	63	852	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.20	0.04	0.38	0.00	0.00	22.3
10	213	26	-550	-164	-109	63	852	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.20	0.04	0.38	0.00	0.00	22.3
1P	213	26	-550	-164	-109	63	852	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.20	0.04	0.38	0.00	0.00	22.3
2	213	-44	-916	-242	-192	95	1413	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.33	0.06	0.67	0.00	0.00	22.3
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	249	26	-1029	-164	-109	122	572	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.05	0.49	0.00	0.00	22.3
1B	249	26	-1029	-164	-109	122	572	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.05	0.49	0.00	0.00	22.3
1C	249	26	-1029	-164	-109	122	572	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.05	0.49	0.00	0.00	22.3
1D	249	26	-1029	-164	-109	122	572	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.05	0.49	0.00	0.00	22.3
1E	249	26	-1029	-164	-109	122	572	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.05	0.49	0.00	0.00	22.3
1F	249	26	-1029	-164	-109	122	572	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.05	0.49	0.00	0.00	22.3
1G	249	26	-1029	-164	-109	122	572	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.05	0.49	0.00	0.00	22.3
1H	249	26	-1029	-164	-109	122	572	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.05	0.49	0.00	0.00	22.3
1I	249	26	-1029	-164	-109	122	572	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.05	0.49	0.00	0.00	22.3
1J	249	26	-1029	-164	-109	122	572	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.05	0.49	0.00	0.00	22.3
1K	249	26	-1029	-164	-109	122	572	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.05	0.49	0.00	0.00	22.3
1L	249	26	-1029	-164	-109	122	572	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.05	0.49	0.00	0.00	22.3
1M	249	26	-1029	-164	-109	122	572	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.05	0.49	0.00	0.00	22.3
1N	249	26	-1029	-164	-109	122	572	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.05	0.49	0.00	0.00	22.3
10	249	26	-1029	-164	-109	122	572	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.05	0.49	0.00	0.00	22.3
1P	249	26	-1029	-164	-109	122	572	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.05	0.49	0.00	0.00	22.3
2	249	-44	-1678	-242	-192	180	952	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.22	0.09	0.84	0.00	0.00	22.3
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	284	26	-1508	-164	-109	180	121	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.06	0.06	0.60	0.00	0.00	22.3
1B	284	26	-1508	-164	-109	180	121	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.06	0.06	0.60	0.00	0.00	22.3
1C	284	26	-1508	-164	-109	180	121	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.06	0.06	0.60	0.00	0.00	22.3
1D	284	26	-1508	-164	-109	180	121	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.06	0.06	0.60	0.00	0.00	22.3
1E	284	26	-1508	-164	-109	180	121	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.06	0.06	0.60	0.00	0.00	22.3
1F	284	26	-1508	-164	-109	180	121	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.06	0.06	0.60	0.00	0.00	22.3
1G	284	26	-1508	-164	-109	180	121	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.06	0.06	0.60	0.00	0.00	22.3
1H	284	26	-1508	-164	-109	180	121	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.06	0.06	0.60	0.00	0.00	22.3
1I	284	26	-1508	-164	-109	180	121	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.06	0.06	0.60	0.00	0.00	22.3
1J	284	26	-1508	-164	-109	180	121	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.06	0.06	0.60	0.00	0.00	22.3
1K	284	26	-1508	-164	-109	180	121	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.06	0.06	0.60	0.00	0.00	22.3
1L	284	26	-1508	-164	-109	180	121	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.06	0.06	0.60	0.00	0.00	22.3
1M	284	26	-1508	-164	-109	180	121	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.06	0.06	0.60	0.00	0.00	22.3
1N	284	26	-1508	-164	-109	180	121	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.06	0.06	0.60	0.00	0.00	22.3
10	284	26	-1508	-164	-109	180	121	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.06	0.06	0.60	0.00	0.00	22.3
1P	284	26	-1508	-164	-109	180	121	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.06	0.06	0.60	0.00	0.00	22.3
2	284	-44	-2439	-242	-192	266	221	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.08	0.11	1.01	1.84	0.30	22.3
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	320	26	-1987	-164	-109	239	-500	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.12	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1B	320	26	-1987	-164	-109	239	-500	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.12	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1C	320	26	-1987	-164	-109	239	-500	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.12	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1D	320	26	-1987	-164	-109	239	-500	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.12	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1E	320	26	-1987	-164	-109	239	-500	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.12	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1F	320	26	-1987	-164	-109	239	-500	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.12	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1G	320	26	-1987	-164	-109	239	-500	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.12	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1H	320	26	-1987	-164	-109	239	-500	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.12	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1I	320	26	-1987	-164	-109	239	-500	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.12	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1J	320	26	-1987	-164	-109	239	-500	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.12	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1K	320	26	-1987	-164	-109	239	-500	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.12	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1L	320	26	-1987	-164	-109	239	-500	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.12	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1M	320	26	-1987	-164	-109	239	-500	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.12	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1N	320	26	-1987	-164	-109	239	-500	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.12	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
10	320	26	-1987	-164	-109	239	-500	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.12	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1P	320	26	-1987	-164	-109	239	-500	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.12	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
2	320	-44	-3201	-242	-192	352	-781	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.18	0.13	1.18	2.41	0.30	9.3
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	355	26	-2466	-164	-109	297	-1291	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.30	0.09	0.81	0.00	0.00	9.3
1B	355	26	-2466	-164	-109	297	-1291	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.30	0.09	0.81	0.00	0.00	9.3
1C	355	26	-2466	-164	-109</													

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1H	355	26	-2466	-164	-109	297	-1291	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.30	0.09	0.81	0.00	0.00	9.3
1I	355	26	-2466	-164	-109	297	-1291	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.30	0.09	0.81	0.00	0.00	9.3
1J	355	26	-2466	-164	-109	297	-1291	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.30	0.09	0.81	0.00	0.00	9.3
1K	355	26	-2466	-164	-109	297	-1291	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.30	0.09	0.81	0.00	0.00	9.3
1L	355	26	-2466	-164	-109	297	-1291	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.30	0.09	0.81	0.00	0.00	9.3
1M	355	26	-2466	-164	-109	297	-1291	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.30	0.09	0.81	0.00	0.00	9.3
1N	355	26	-2466	-164	-109	297	-1291	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.30	0.09	0.81	0.00	0.00	9.3
1O	355	26	-2466	-164	-109	297	-1291	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.30	0.09	0.81	0.00	0.00	9.3
1P	355	26	-2466	-164	-109	297	-1291	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.30	0.09	0.81	0.00	0.00	9.3
2	355	-44	-3963	-242	-192	438	-2054	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.48	0.15	1.35	2.99	0.30	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 61 NI 13845 NF 13848 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 7.6950 5.8140 16.5090 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza			aswta	aswto	PASSO
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m		cm	
1A	0	-322	2721	34	-9	87	-1561	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.35	0.08	0.64	0.00	0.00	9.3	
1B	0	-322	2721	34	-9	87	-1561	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.35	0.08	0.64	0.00	0.00	9.3	
1C	0	-322	2721	34	-9	87	-1561	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.35	0.08	0.64	0.00	0.00	9.3	
1D	0	-322	2721	34	-9	87	-1561	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.35	0.08	0.64	0.00	0.00	9.3	
1E	0	-322	2721	34	-9	87	-1561	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.35	0.08	0.64	0.00	0.00	9.3	
1F	0	-322	2721	34	-9	87	-1561	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.35	0.08	0.64	0.00	0.00	9.3	
1G	0	-322	2721	34	-9	87	-1561	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.35	0.08	0.64	0.00	0.00	9.3	
1H	0	-322	2721	34	-9	87	-1561	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.35	0.08	0.64	0.00	0.00	9.3	
1I	0	-322	2721	34	-9	87	-1561	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.35	0.08	0.64	0.00	0.00	9.3	
1J	0	-322	2721	34	-9	87	-1561	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.35	0.08	0.64	0.00	0.00	9.3	
1K	0	-322	2721	34	-9	87	-1561	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.35	0.08	0.64	0.00	0.00	9.3	
1L	0	-322	2721	34	-9	87	-1561	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.35	0.08	0.64	0.00	0.00	9.3	
1M	0	-322	2721	34	-9	87	-1561	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.35	0.08	0.64	0.00	0.00	9.3	
1N	0	-322	2721	34	-9	87	-1561	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.35	0.08	0.64	0.00	0.00	9.3	
1O	0	-322	2721	34	-9	87	-1561	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.35	0.08	0.64	0.00	0.00	9.3	
1P	0	-322	2721	34	-9	87	-1561	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.35	0.08	0.64	0.00	0.00	9.3	
2	0	-535	4346	44	-37	117	-2501	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.56	0.13	1.08	3.28	0.06	9.3	

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	38	-322	2181	34	-9	74	-627	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.13	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
1B	38	-322	2181	34	-9	74	-627	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.13	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
1C	38	-322	2181	34	-9	74	-627	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.13	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
1D	38	-322	2181	34	-9	74	-627	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.13	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
1E	38	-322	2181	34	-9	74	-627	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.13	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
1F	38	-322	2181	34	-9	74	-627	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.13	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
1G	38	-322	2181	34	-9	74	-627	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.13	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
1H	38	-322	2181	34	-9	74	-627	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.13	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
1I	38	-322	2181	34	-9	74	-627	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.13	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
1J	38	-322	2181	34	-9	74	-627	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.13	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
1K	38	-322	2181	34	-9	74	-627	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.13	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
1L	38	-322	2181	34	-9	74	-627	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.13	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
1M	38	-322	2181	34	-9	74	-627	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.13	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
1N	38	-322	2181	34	-9	74	-627	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.13	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
1O	38	-322	2181	34	-9	74	-627	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.13	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
1P	38	-322	2181	34	-9	74	-627	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.13	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
2	38	-535	3484	44	-37	100	-1010	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.21	0.11	0.88	0.00	0.00	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	76	-322	1640	34	-9	61	100	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.01	0.05	0.39	0.00	0.00	22.3
1B	76	-322	1640	34	-9	61	100	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.01	0.05	0.39	0.00	0.00	22.3
1C	76	-322	1640	34	-9	61	100	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.01	0.05	0.39	0.00	0.00	22.3
1D	76	-322	1640	34	-9	61	100	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.01	0.05	0.39	0.00	0.00	22.3
1E	76	-322	1640	34	-9	61	100	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.01	0.05	0.39	0.00	0.00	22.3
1F	76	-322	1640	34	-9	61	100	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.01	0.05	0.39	0.00	0.00	22.3
1G	76	-322	1640	34	-9	61	100	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.01	0.05	0.39	0.00	0.00	22.3
1H	76	-322	1640	34	-9	61	100	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.01	0.05	0.39	0.00	0.00	22.3
1I	76	-322	1640	34	-9	61	100	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.01	0.05	0.39	0.00	0.00	22.3
1J	76	-322	1640	34	-9	61	100	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.01	0.05	0.39	0.00	0.00	22.3
1K	76	-322	1640	34	-9	61	100	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.01	0.05	0.39	0.00	0.00	22.3
1L	76	-322	1640	34	-9	61	100	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.01	0.05	0.39	0.00	0.00	22.3
1M	76	-322	1640	34	-9	61	100	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.01	0.05	0.39	0.00	0.00	22.3
1N	76	-322	1640	34	-9	61	100	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.01	0.05	0.39	0.00	0.00	22.3
1O	76	-322	1640	34	-9	61	100	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.01	0.05	0.39	0.00	0.00	22.3
1P	76	-322	1640	34	-9	61	100	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.01	0.05	0.39	0.00	0.00	22.3
2	76	-535	2622	44	-37	83	153	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.02	0.08	0.67	0.00	0.00	22.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	114	-322	1100	34	-9	48	623	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.03	0.27	0.00	0.00	22.3
1B	114	-322	1100	34	-9	48	623	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.03	0.27	0.00	0.00	22.3
1C	114	-322	1100	34	-9	48	623	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.03	0.27	0.00	0.00	22.3
1D	114	-322	1100	34	-9	48	623	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.03	0.27	0.00	0.00	22.3
1E	114	-322	1100	34	-9	48	623	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.03	0.27	0.00	0.00	22.3
1F	114	-322	1100	34	-9	48	623	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.03	0.27	0.00	0.00	22.3
1G	114	-322	1100	34	-9	48	623	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.03	0.27	0.00	0.00	22.3
1H	114	-322	1100	34	-9	48	623	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.03	0.27	0.00	0.00	22.3

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1C	305	-322	-1601	34	-9	-16	145	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.02	0.05	0.38	0.00	0.00	22.3
1D	305	-322	-1601	34	-9	-16	145	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.02	0.05	0.38	0.00	0.00	22.3
1E	305	-322	-1601	34	-9	-16	145	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.02	0.05	0.38	0.00	0.00	22.3
1F	305	-322	-1601	34	-9	-16	145	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.02	0.05	0.38	0.00	0.00	22.3
1G	305	-322	-1601	34	-9	-16	145	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.02	0.05	0.38	0.00	0.00	22.3
1H	305	-322	-1601	34	-9	-16	145	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.02	0.05	0.38	0.00	0.00	22.3
1I	305	-322	-1601	34	-9	-16	145	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.02	0.05	0.38	0.00	0.00	22.3
1J	305	-322	-1601	34	-9	-16	145	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.02	0.05	0.38	0.00	0.00	22.3
1K	305	-322	-1601	34	-9	-16	145	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.02	0.05	0.38	0.00	0.00	22.3
1L	305	-322	-1601	34	-9	-16	145	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.02	0.05	0.38	0.00	0.00	22.3
1M	305	-322	-1601	34	-9	-16	145	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.02	0.05	0.38	0.00	0.00	22.3
1N	305	-322	-1601	34	-9	-16	145	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.02	0.05	0.38	0.00	0.00	22.3
1O	305	-322	-1601	34	-9	-16	145	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.02	0.05	0.38	0.00	0.00	22.3
1P	305	-322	-1601	34	-9	-16	145	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.02	0.05	0.38	0.00	0.00	22.3
2	305	-535	-2548	44	-37	-17	237	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.03	0.08	0.65	0.00	0.00	22.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	343	-322	-2142	34	-9	-28	-567	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.12	0.06	0.50	0.00	0.00	9.3
1B	343	-322	-2142	34	-9	-28	-567	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.12	0.06	0.50	0.00	0.00	9.3
1C	343	-322	-2142	34	-9	-28	-567	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.12	0.06	0.50	0.00	0.00	9.3
1D	343	-322	-2142	34	-9	-28	-567	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.12	0.06	0.50	0.00	0.00	9.3
1E	343	-322	-2142	34	-9	-28	-567	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.12	0.06	0.50	0.00	0.00	9.3
1F	343	-322	-2142	34	-9	-28	-567	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.12	0.06	0.50	0.00	0.00	9.3
1G	343	-322	-2142	34	-9	-28	-567	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.12	0.06	0.50	0.00	0.00	9.3
1H	343	-322	-2142	34	-9	-28	-567	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.12	0.06	0.50	0.00	0.00	9.3
1I	343	-322	-2142	34	-9	-28	-567	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.12	0.06	0.50	0.00	0.00	9.3
1J	343	-322	-2142	34	-9	-28	-567	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.12	0.06	0.50	0.00	0.00	9.3
1K	343	-322	-2142	34	-9	-28	-567	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.12	0.06	0.50	0.00	0.00	9.3
1L	343	-322	-2142	34	-9	-28	-567	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.12	0.06	0.50	0.00	0.00	9.3
1M	343	-322	-2142	34	-9	-28	-567	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.12	0.06	0.50	0.00	0.00	9.3
1N	343	-322	-2142	34	-9	-28	-567	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.12	0.06	0.50	0.00	0.00	9.3
1O	343	-322	-2142	34	-9	-28	-567	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.12	0.06	0.50	0.00	0.00	9.3
1P	343	-322	-2142	34	-9	-28	-567	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.12	0.06	0.50	0.00	0.00	9.3
2	343	-535	-3410	44	-37	-34	-898	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.19	0.10	0.86	0.00	0.00	9.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	381	-322	-2682	34	-9	-41	-1486	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.33	0.08	0.63	0.00	0.00	9.3
1B	381	-322	-2682	34	-9	-41	-1486	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.33	0.08	0.63	0.00	0.00	9.3
1C	381	-322	-2682	34	-9	-41	-1486	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.33	0.08	0.63	0.00	0.00	9.3
1D	381	-322	-2682	34	-9	-41	-1486	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.33	0.08	0.63	0.00	0.00	9.3
1E	381	-322	-2682	34	-9	-41	-1486	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.33	0.08	0.63	0.00	0.00	9.3
1F	381	-322	-2682	34	-9	-41	-1486	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.33	0.08	0.63	0.00	0.00	9.3
1G	381	-322	-2682	34	-9	-41	-1486	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.33	0.08	0.63	0.00	0.00	9.3
1H	381	-322	-2682	34	-9	-41	-1486	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.33	0.08	0.63	0.00	0.00	9.3
1I	381	-322	-2682	34	-9	-41	-1486	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.33	0.08	0.63	0.00	0.00	9.3
1J	381	-322	-2682	34	-9	-41	-1486	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.33	0.08	0.63	0.00	0.00	9.3
1K	381	-322	-2682	34	-9	-41	-1486	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.33	0.08	0.63	0.00	0.00	9.3
1L	381	-322	-2682	34	-9	-41	-1486	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.33	0.08	0.63	0.00	0.00	9.3
1M	381	-322	-2682	34	-9	-41	-1486	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.33	0.08	0.63	0.00	0.00	9.3
1N	381	-322	-2682	34	-9	-41	-1486	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.33	0.08	0.63	0.00	0.00	9.3
1O	381	-322	-2682	34	-9	-41	-1486	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.33	0.08	0.63	0.00	0.00	9.3
1P	381	-322	-2682	34	-9	-41	-1486	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.33	0.08	0.63	0.00	0.00	9.3
2	381	-535	-4272	44	-37	-50	-2361	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.53	0.13	1.06	3.22	0.06	9.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 62 NI 13848 NF 13851 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 6.7900 5.9364 15.7264 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq				Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m		cm	
1A	0	-973	2523	-206	48	-405	-1439	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.30	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1B	0	-973	2523	-206	48	-405	-1439	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.30	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1C	0	-973	2523	-206	48	-405	-1439	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.30	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1D	0	-973	2523	-206	48	-405	-1439	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.30	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1E	0	-973	2523	-206	48	-405	-1439	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.30	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1F	0	-973	2523	-206	48	-405	-1439	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.30	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1G	0	-973	2523	-206	48	-405	-1439	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.30	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1H	0	-973	2523	-206	48	-405	-1439	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.30	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1I	0	-973	2523	-206	48	-405	-1439	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.30	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1J	0	-973	2523	-206	48	-405	-1439	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.30	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1K	0	-973	2523	-206	48	-405	-1439	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.30	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1L	0	-973	2523	-206	48	-405	-1439	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.30	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1M	0	-973	2523	-206	48	-405	-1439	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.30	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1N	0	-973	2523	-206	48	-405	-1439	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.30	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1O	0	-973	2523	-206	48	-405	-1439	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.30	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1P	0	-973	2523	-206	48	-405	-1439	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.30	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
2	0	-1440	4078	-294	67	-578	-2305	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.48	0.13	1.12	3.07	0.10	9.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	39	-973	1998	-206	48	-324	-551	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.09	0.07	0.58	0.00	0.00	9.3
1B	39	-973	1998	-206	48	-324	-551	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.09	0.07	0.58	0.00	0.00	9.3
1C	39	-973	1998	-206	48	-324	-551	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.09	0.07	0.58	0.00	0.00	9.3

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1L	393	-973	-2725	-206	48	403	-1836	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.39	0.09	0.74	0.00	0.00	9.3
1M	393	-973	-2725	-206	48	403	-1836	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.39	0.09	0.74	0.00	0.00	9.3
1N	393	-973	-2725	-206	48	403	-1836	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.39	0.09	0.74	0.00	0.00	9.3
1O	393	-973	-2725	-206	48	403	-1836	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.39	0.09	0.74	0.00	0.00	9.3
1P	393	-973	-2725	-206	48	403	-1836	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.39	0.09	0.74	0.00	0.00	9.3
2	393	-1440	-4423	-294	67	579	-2982	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.63	0.14	1.20	3.34	0.10	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 63 NI 11984 NF 12355 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 9.8000 8.5680 25.3680 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-8039	10300	112	-95	349	-10990	9.24	3.08	4.62	9.24	5	0.71	0.12	1.36	4.29	0.05	11.2
1B	0	-8039	10300	112	-95	349	-10990	9.24	3.08	4.62	9.24	5	0.71	0.12	1.36	4.29	0.05	11.2
1C	0	-8039	10300	112	-95	349	-10990	9.24	3.08	4.62	9.24	5	0.71	0.12	1.36	4.29	0.05	11.2
1D	0	-8039	10300	112	-95	349	-10990	9.24	3.08	4.62	9.24	5	0.71	0.12	1.36	4.29	0.05	11.2
1E	0	-8039	10300	112	-95	349	-10990	9.24	3.08	4.62	9.24	5	0.71	0.12	1.36	4.29	0.05	11.2
1F	0	-8039	10300	112	-95	349	-10990	9.24	3.08	4.62	9.24	5	0.71	0.12	1.36	4.29	0.05	11.2
1G	0	-8039	10300	112	-95	349	-10990	9.24	3.08	4.62	9.24	5	0.71	0.12	1.36	4.29	0.05	11.2
1H	0	-8039	10300	112	-95	349	-10990	9.24	3.08	4.62	9.24	5	0.71	0.12	1.36	4.29	0.05	11.2
1I	0	-8039	10300	112	-95	349	-10990	9.24	3.08	4.62	9.24	5	0.71	0.12	1.36	4.29	0.05	11.2
1J	0	-8039	10300	112	-95	349	-10990	9.24	3.08	4.62	9.24	5	0.71	0.12	1.36	4.29	0.05	11.2
1K	0	-8039	10300	112	-95	349	-10990	9.24	3.08	4.62	9.24	5	0.71	0.12	1.36	4.29	0.05	11.2
1L	0	-8039	10300	112	-95	349	-10990	9.24	3.08	4.62	9.24	5	0.71	0.12	1.36	4.29	0.05	11.2
1M	0	-8039	10300	112	-95	349	-10990	9.24	3.08	4.62	9.24	5	0.71	0.12	1.36	4.29	0.05	11.2
1N	0	-8039	10300	112	-95	349	-10990	9.24	3.08	4.62	9.24	5	0.71	0.12	1.36	4.29	0.05	11.2
1O	0	-8039	10300	112	-95	349	-10990	9.24	3.08	4.62	9.24	5	0.71	0.12	1.36	4.29	0.05	11.2
1P	0	-8039	10300	112	-95	349	-10990	9.24	3.08	4.62	9.24	5	0.71	0.12	1.36	4.29	0.05	11.2
2	0	-10630	16250	162	-150	520	-17170	9.24	3.08	4.62	9.24	5	0.88	0.19	2.24	6.77	0.09	11.2

apost= 6.16 aant= -- ainf= 1.54 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	93	-8039	8262	112	-95	246	-2366	9.24	3.08	3.08	9.24	6	0.06	0.10	1.10	3.44	0.05	16.8
1B	93	-8039	8262	112	-95	246	-2366	9.24	3.08	3.08	9.24	6	0.06	0.10	1.10	3.44	0.05	16.8
1C	93	-8039	8262	112	-95	246	-2366	9.24	3.08	3.08	9.24	6	0.06	0.10	1.10	3.44	0.05	16.8
1D	93	-8039	8262	112	-95	246	-2366	9.24	3.08	3.08	9.24	6	0.06	0.10	1.10	3.44	0.05	16.8
1E	93	-8039	8262	112	-95	246	-2366	9.24	3.08	3.08	9.24	6	0.06	0.10	1.10	3.44	0.05	16.8
1F	93	-8039	8262	112	-95	246	-2366	9.24	3.08	3.08	9.24	6	0.06	0.10	1.10	3.44	0.05	16.8
1G	93	-8039	8262	112	-95	246	-2366	9.24	3.08	3.08	9.24	6	0.06	0.10	1.10	3.44	0.05	16.8
1H	93	-8039	8262	112	-95	246	-2366	9.24	3.08	3.08	9.24	6	0.06	0.10	1.10	3.44	0.05	16.8
1I	93	-8039	8262	112	-95	246	-2366	9.24	3.08	3.08	9.24	6	0.06	0.10	1.10	3.44	0.05	16.8
1J	93	-8039	8262	112	-95	246	-2366	9.24	3.08	3.08	9.24	6	0.06	0.10	1.10	3.44	0.05	16.8
1K	93	-8039	8262	112	-95	246	-2366	9.24	3.08	3.08	9.24	6	0.06	0.10	1.10	3.44	0.05	16.8
1L	93	-8039	8262	112	-95	246	-2366	9.24	3.08	3.08	9.24	6	0.06	0.10	1.10	3.44	0.05	16.8
1M	93	-8039	8262	112	-95	246	-2366	9.24	3.08	3.08	9.24	6	0.06	0.10	1.10	3.44	0.05	16.8
1N	93	-8039	8262	112	-95	246	-2366	9.24	3.08	3.08	9.24	6	0.06	0.10	1.10	3.44	0.05	16.8
1O	93	-8039	8262	112	-95	246	-2366	9.24	3.08	3.08	9.24	6	0.06	0.10	1.10	3.44	0.05	16.8
1P	93	-8039	8262	112	-95	246	-2366	9.24	3.08	3.08	9.24	6	0.06	0.10	1.10	3.44	0.05	16.8
2	93	-10630	13027	162	-150	369	-3574	9.24	3.08	3.08	9.24	6	0.11	0.16	1.81	5.42	0.09	16.8

apost= 6.16 aant= -- ainf= -- asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	186	-8039	6224	112	-95	142	4364	9.24	3.08	9.24	3.08	6	0.24	0.08	0.81	0.00	0.00	16.8
1B	186	-8039	6224	112	-95	142	4364	9.24	3.08	9.24	3.08	6	0.24	0.08	0.81	0.00	0.00	16.8
1C	186	-8039	6224	112	-95	142	4364	9.24	3.08	9.24	3.08	6	0.24	0.08	0.81	0.00	0.00	16.8
1D	186	-8039	6224	112	-95	142	4364	9.24	3.08	9.24	3.08	6	0.24	0.08	0.81	0.00	0.00	16.8
1E	186	-8039	6224	112	-95	142	4364	9.24	3.08	9.24	3.08	6	0.24	0.08	0.81	0.00	0.00	16.8
1F	186	-8039	6224	112	-95	142	4364	9.24	3.08	9.24	3.08	6	0.24	0.08	0.81	0.00	0.00	16.8
1G	186	-8039	6224	112	-95	142	4364	9.24	3.08	9.24	3.08	6	0.24	0.08	0.81	0.00	0.00	16.8
1H	186	-8039	6224	112	-95	142	4364	9.24	3.08	9.24	3.08	6	0.24	0.08	0.81	0.00	0.00	16.8
1I	186	-8039	6224	112	-95	142	4364	9.24	3.08	9.24	3.08	6	0.24	0.08	0.81	0.00	0.00	16.8
1J	186	-8039	6224	112	-95	142	4364	9.24	3.08	9.24	3.08	6	0.24	0.08	0.81	0.00	0.00	16.8
1K	186	-8039	6224	112	-95	142	4364	9.24	3.08	9.24	3.08	6	0.24	0.08	0.81	0.00	0.00	16.8
1L	186	-8039	6224	112	-95	142	4364	9.24	3.08	9.24	3.08	6	0.24	0.08	0.81	0.00	0.00	16.8
1M	186	-8039	6224	112	-95	142	4364	9.24	3.08	9.24	3.08	6	0.24	0.08	0.81	0.00	0.00	16.8
1N	186	-8039	6224	112	-95	142	4364	9.24	3.08	9.24	3.08	6	0.24	0.08	0.81	0.00	0.00	16.8
1O	186	-8039	6224	112	-95	142	4364	9.24	3.08	9.24	3.08	6	0.24	0.08	0.81	0.00	0.00	16.8
1P	186	-8039	6224	112	-95	142	4364	9.24	3.08	9.24	3.08	6	0.24	0.08	0.81	0.00	0.00	16.8
2	186	-10630	9804	162	-150	219	7027	9.24	3.08	9.24	3.08	6	0.47	0.12	1.22	4.08	0.09	16.8

apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	279	-8039	4186	112	-95	39	9201	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.83	0.05	0.56	0.00	0.00	16.8
1B	279	-8039	4186	112	-95	39	9201	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.83	0.05	0.56	0.00	0.00	16.8
1C	279	-8039	4186	112	-95	39	9201	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.83	0.05	0.56	0.00	0.00	16.8
1D	279	-8039	4186	112	-95	39	9201	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.83	0.05	0.56	0.00	0.00	16.8
1E	279	-8039	4186	112	-95	39	9201	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.83	0.05	0.56	0.00	0.00	16.8
1F	279	-8039	4186	112	-95	39	9201	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.83	0.05	0.56	0.00	0.00	16.8
1G	279	-8039	4186	112	-95	39	9201	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.83	0.05	0.56	0.00	0.00	16.8
1H	279	-8039	4186	112	-95	39	9201	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.83	0.05	0.56	0.00	0.00	16.8
1I	279	-8039	4186	112	-95	39	9201	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.83	0.05	0.56	0.00	0.00	16.8
1J	279	-8039	4186	112	-95	39	9201	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.83	0.05	0.56	0.00	0.00	16.8
1K	279	-8039	4186	112	-95	39	9201	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.83	0.05	0.56	0.00	0.00	16.8
1L	279	-8039	4186	112	-95	39	9201	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.83	0.05	0.56	0.00	0.00	16.8

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1A	279	-8039	4186	112	-95	39	9201	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.83	0.05	0.56	0.00	0.00	16.8
1N	279	-8039	4186	112	-95	39	9201	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.83	0.05	0.56	0.00	0.00	16.8
10	279	-8039	4186	112	-95	39	9201	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.83	0.05	0.56	0.00	0.00	16.8
1P	279	-8039	4186	112	-95	39	9201	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.83	0.05	0.56	0.00	0.00	16.8
2	279	-10630	6581	162	-150	68	14636	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.95	0.08	0.77	0.00	0.00	16.8
apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	372	-8039	2148	112	-95	-65	12145	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.03	0.29	0.00	0.00	16.8
1B	372	-8039	2148	112	-95	-65	12145	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.03	0.29	0.00	0.00	16.8
1C	372	-8039	2148	112	-95	-65	12145	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.03	0.29	0.00	0.00	16.8
1D	372	-8039	2148	112	-95	-65	12145	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.03	0.29	0.00	0.00	16.8
1E	372	-8039	2148	112	-95	-65	12145	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.03	0.29	0.00	0.00	16.8
1F	372	-8039	2148	112	-95	-65	12145	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.03	0.29	0.00	0.00	16.8
1G	372	-8039	2148	112	-95	-65	12145	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.03	0.29	0.00	0.00	16.8
1H	372	-8039	2148	112	-95	-65	12145	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.03	0.29	0.00	0.00	16.8
1I	372	-8039	2148	112	-95	-65	12145	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.03	0.29	0.00	0.00	16.8
1J	372	-8039	2148	112	-95	-65	12145	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.03	0.29	0.00	0.00	16.8
1K	372	-8039	2148	112	-95	-65	12145	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.03	0.29	0.00	0.00	16.8
1L	372	-8039	2148	112	-95	-65	12145	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.03	0.29	0.00	0.00	16.8
1M	372	-8039	2148	112	-95	-65	12145	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.03	0.29	0.00	0.00	16.8
1N	372	-8039	2148	112	-95	-65	12145	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.03	0.29	0.00	0.00	16.8
10	372	-8039	2148	112	-95	-65	12145	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.03	0.29	0.00	0.00	16.8
1P	372	-8039	2148	112	-95	-65	12145	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.03	0.29	0.00	0.00	16.8
2	372	-10630	3358	162	-150	-82	19250	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.82	0.05	0.39	0.00	0.00	16.8
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	464	-8039	110	112	-95	-168	13196	3.08	9.24	9.24	3.08	6	0.90	0.01	0.07	0.00	0.00	16.8
1B	464	-8039	110	112	-95	-168	13196	3.08	9.24	9.24	3.08	6	0.90	0.01	0.07	0.00	0.00	16.

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1G	743	-8039	-6004	112	-95	-479	4987	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.31	0.07	0.78	0.00	0.00	16.8
1H	743	-8039	-6004	112	-95	-479	4987	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.31	0.07	0.78	0.00	0.00	16.8
1I	743	-8039	-6004	112	-95	-479	4987	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.31	0.07	0.78	0.00	0.00	16.8
1J	743	-8039	-6004	112	-95	-479	4987	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.31	0.07	0.78	0.00	0.00	16.8
1K	743	-8039	-6004	112	-95	-479	4987	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.31	0.07	0.78	0.00	0.00	16.8
1L	743	-8039	-6004	112	-95	-479	4987	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.31	0.07	0.78	0.00	0.00	16.8
1M	743	-8039	-6004	112	-95	-479	4987	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.31	0.07	0.78	0.00	0.00	16.8
1N	743	-8039	-6004	112	-95	-479	4987	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.31	0.07	0.78	0.00	0.00	16.8
1O	743	-8039	-6004	112	-95	-479	4987	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.31	0.07	0.78	0.00	0.00	16.8
1P	743	-8039	-6004	112	-95	-479	4987	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.31	0.07	0.78	0.00	0.00	16.8
2	743	-10630	-9534	162	-150	-684	7771	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.56	0.12	1.19	3.97	0.09	16.8

apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	836	-8039	-8042	112	-95	-582	-1536	3.08	9.24	3.08	9.24	4	0.04	0.10	1.07	3.35	0.05	16.8
1B	836	-8039	-8042	112	-95	-582	-1536	3.08	9.24	3.08	9.24	4	0.04	0.10	1.07	3.35	0.05	16.8
1C	836	-8039	-8042	112	-95	-582	-1536	3.08	9.24	3.08	9.24	4	0.04	0.10	1.07	3.35	0.05	16.8
1D	836	-8039	-8042	112	-95	-582	-1536	3.08	9.24	3.08	9.24	4	0.04	0.10	1.07	3.35	0.05	16.8
1E	836	-8039	-8042	112	-95	-582	-1536	3.08	9.24	3.08	9.24	4	0.04	0.10	1.07	3.35	0.05	16.8
1F	836	-8039	-8042	112	-95	-582	-1536	3.08	9.24	3.08	9.24	4	0.04	0.10	1.07	3.35	0.05	16.8
1G	836	-8039	-8042	112	-95	-582	-1536	3.08	9.24	3.08	9.24	4	0.04	0.10	1.07	3.35	0.05	16.8
1H	836	-8039	-8042	112	-95	-582	-1536	3.08	9.24	3.08	9.24	4	0.04	0.10	1.07	3.35	0.05	16.8
1I	836	-8039	-8042	112	-95	-582	-1536	3.08	9.24	3.08	9.24	4	0.04	0.10	1.07	3.35	0.05	16.8
1J	836	-8039	-8042	112	-95	-582	-1536	3.08	9.24	3.08	9.24	4	0.04	0.10	1.07	3.35	0.05	16.8
1K	836	-8039	-8042	112	-95	-582	-1536	3.08	9.24	3.08	9.24	4	0.04	0.10	1.07	3.35	0.05	16.8
1L	836	-8039	-8042	112	-95	-582	-1536	3.08	9.24	3.08	9.24	4	0.04	0.10	1.07	3.35	0.05	16.8
1M	836	-8039	-8042	112	-95	-582	-1536	3.08	9.24	3.08	9.24	4	0.04	0.10	1.07	3.35	0.05	16.8
1N	836	-8039	-8042	112	-95	-582	-1536	3.08	9.24	3.08	9.24	4	0.04	0.10	1.07	3.35	0.05	16.8
1O	836	-8039	-8042	112	-95	-582	-1536	3.08	9.24	3.08	9.24	4	0.04	0.10	1.07	3.35	0.05	16.8
1P	836	-8039	-8042	112	-95	-582	-1536	3.08	9.24	3.08	9.24	4	0.04	0.10	1.07	3.35	0.05	16.8
2	836	-10630	-12757	162	-150	-834	-2582	3.08	9.24	3.08	9.24	4	0.06	0.15	1.78	5.31	0.09	16.8

apost= -- aant= 6.16 ainf= -- asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	929	-8039	-10080	112	-95	-686	-9952	3.08	9.24	4.62	9.24	4	0.93	0.12	1.33	4.20	0.05	11.2
1B	929	-8039	-10080	112	-95	-686	-9952	3.08	9.24	4.62	9.24	4	0.93	0.12	1.33	4.20	0.05	11.2
1C	929	-8039	-10080	112	-95	-686	-9952	3.08	9.24	4.62	9.24	4	0.93	0.12	1.33	4.20	0.05	11.2
1D	929	-8039	-10080	112	-95	-686	-9952	3.08	9.24	4.62	9.24	4	0.93	0.12	1.33	4.20	0.05	11.2
1E	929	-8039	-10080	112	-95	-686	-9952	3.08	9.24	4.62	9.24	4	0.93	0.12	1.33	4.20	0.05	11.2
1F	929	-8039	-10080	112	-95	-686	-9952	3.08	9.24	4.62	9.24	4	0.93	0.12	1.33	4.20	0.05	11.2
1G	929	-8039	-10080	112	-95	-686	-9952	3.08	9.24	4.62	9.24	4	0.93	0.12	1.33	4.20	0.05	11.2
1H	929	-8039	-10080	112	-95	-686	-9952	3.08	9.24	4.62	9.24	4	0.93	0.12	1.33	4.20	0.05	11.2
1I	929	-8039	-10080	112	-95	-686	-9952	3.08	9.24	4.62	9.24	4	0.93	0.12	1.33	4.20	0.05	11.2
1J	929	-8039	-10080	112	-95	-686	-9952	3.08	9.24	4.62	9.24	4	0.93	0.12	1.33	4.20	0.05	11.2
1K	929	-8039	-10080	112	-95	-686	-9952	3.08	9.24	4.62	9.24	4	0.93	0.12	1.33	4.20	0.05	11.2
1L	929	-8039	-10080	112	-95	-686	-9952	3.08	9.24	4.62	9.24	4	0.93	0.12	1.33	4.20	0.05	11.2
1M	929	-8039	-10080	112	-95	-686	-9952	3.08	9.24	4.62	9.24	4	0.93	0.12	1.33	4.20	0.05	11.2
1N	929	-8039	-10080	112	-95	-686	-9952	3.08	9.24	4.62	9.24	4	0.93	0.12	1.33	4.20	0.05	11.2
1O	929	-8039	-10080	112	-95	-686	-9952	3.08	9.24	4.62	9.24	4	0.93	0.12	1.33	4.20	0.05	11.2
1P	929	-8039	-10080	112	-95	-686	-9952	3.08	9.24	4.62	9.24	4	0.93	0.12	1.33	4.20	0.05	11.2
2	929	-10630	-15980	162	-150	-984	-15930	3.08	9.24	4.62	9.24	4	0.80	0.19	2.20	6.65	0.09	11.2

apost= -- aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 64 NI 11985 NF 12356 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 9.1000 7.9560 24.0560 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	2905	9653	188	-230	837	-9055	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.84	0.13	1.20	4.02	0.13	11.2
1B	0	2905	9653	188	-230	837	-9055	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.84	0.13	1.20	4.02	0.13	11.2
1C	0	2905	9653	188	-230	837	-9055	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.84	0.13	1.20	4.02	0.13	11.2
1D	0	2905	9653	188	-230	837	-9055	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.84	0.13	1.20	4.02	0.13	11.2
1E	0	2905	9653	188	-230	837	-9055	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.84	0.13	1.20	4.02	0.13	11.2
1F	0	2905	9653	188	-230	837	-9055	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.84	0.13	1.20	4.02	0.13	11.2
1G	0	2905	9653	188	-230	837	-9055	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.84	0.13	1.20	4.02	0.13	11.2
1H	0	2905	9653	188	-230	837	-9055	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.84	0.13	1.20	4.02	0.13	11.2
1I	0	2905	9653	188	-230	837	-9055	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.84	0.13	1.20	4.02	0.13	11.2
1J	0	2905	9653	188	-230	837	-9055	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.84	0.13	1.20	4.02	0.13	11.2
1K	0	2905	9653	188	-230	837	-9055	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.84	0.13	1.20	4.02	0.13	11.2
1L	0	2905	9653	188	-230	837	-9055	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.84	0.13	1.20	4.02	0.13	11.2
1M	0	2905	9653	188	-230	837	-9055	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.84	0.13	1.20	4.02	0.13	11.2
1N	0	2905	9653	188	-230	837	-9055	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.84	0.13	1.20	4.02	0.13	11.2
1O	0	2905	9653	188	-230	837	-9055	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.84	0.13	1.20	4.02	0.13	11.2
1P	0	2905	9653	188	-230	837	-9055	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.84	0.13	1.20	4.02	0.13	11.2
2	0	4195	15170	271	-340	1210	-14120	9.24	3.08	4.62	9.24	2	0.98	0.20	1.87	6.32	0.20	11.2

apost= 6.16 aant= -- ainf= 1.54 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	93	2905	7714	188	-230	662	-988	9.24	3.08	3.08	9.24	2	0.27	0.10	0.99	0.00	0.00	16.8
1B	93	2905	7714	188	-230	662	-988	9.24	3.08	3.08	9.24	2	0.27	0.10	0.99	0.00	0.00	16.8
1C	93	2905	7714	188	-230	662	-988	9.24	3.08	3.08	9.24	2	0.27	0.10	0.99	0.00	0.00	16.8
1D	93	2905	7714	188	-230	662	-988	9.24	3.08	3.08	9.24	2	0.27	0.10	0.99	0.00	0.00	16.8
1E	93	2905	7714	188	-230	662	-988	9.24	3.08	3.08	9.24	2	0.27	0.10	0.99	0.00	0.00	16.8
1F	93	2905	7714	188	-230	662	-988	9.24	3.08	3.08	9.24	2	0.27	0.10	0.99	0.00	0.00	16.8
1G	93	2905	7714	188	-230	662	-988	9.24	3.08	3.08	9.24	2	0.27	0.10	0.99	0.00	0.00	16.8

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1P	929	2905	-9737	188	-230	-914	-9443	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.87	0.13	1.21	4.05	0.13	11.2
2	929	4195	-15360	271	-340	-1305	-15030	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.83	0.20	1.90	6.40	0.20	11.2

apost= -- aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 65 NI 12009 NF 13854 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 7.7000 6.7320 21.4320 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-838	11130	-525	140	-750	-15000	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.93	0.14	1.33	4.63	0.08	11.2
1B	0	-838	11130	-525	140	-750	-15000	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.93	0.14	1.33	4.63	0.08	11.2
1C	0	-838	11130	-525	140	-750	-15000	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.93	0.14	1.33	4.63	0.08	11.2
1D	0	-838	11130	-525	140	-750	-15000	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.93	0.14	1.33	4.63	0.08	11.2
1E	0	-838	11130	-525	140	-750	-15000	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.93	0.14	1.33	4.63	0.08	11.2
1F	0	-838	11130	-525	140	-750	-15000	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.93	0.14	1.33	4.63	0.08	11.2
1G	0	-838	11130	-525	140	-750	-15000	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.93	0.14	1.33	4.63	0.08	11.2
1H	0	-838	11130	-525	140	-750	-15000	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.93	0.14	1.33	4.63	0.08	11.2
1I	0	-838	11130	-525	140	-750	-15000	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.93	0.14	1.33	4.63	0.08	11.2
1J	0	-838	11130	-525	140	-750	-15000	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.93	0.14	1.33	4.63	0.08	11.2
1K	0	-838	11130	-525	140	-750	-15000	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.93	0.14	1.33	4.63	0.08	11.2
1L	0	-838	11130	-525	140	-750	-15000	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.93	0.14	1.33	4.63	0.08	11.2
1M	0	-838	11130	-525	140	-750	-15000	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.93	0.14	1.33	4.63	0.08	11.2
1N	0	-838	11130	-525	140	-750	-15000	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.93	0.14	1.33	4.63	0.08	11.2
1O	0	-838	11130	-525	140	-750	-15000	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.93	0.14	1.33	4.63	0.08	11.2
1P	0	-838	11130	-525	140	-750	-15000	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.93	0.14	1.33	4.63	0.08	11.2
2	0	-1059	17600	-802	200	-1154	-23780	3.08	9.24	6.16	10.78	2	0.86	0.22	2.09	7.33	0.12	11.2

apost= -- aant= 6.16 ainf= 3.08 asup= 7.70 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	44	-838	10307	-525	140	-520	-10295	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.84	0.13	1.23	4.29	0.08	11.2
1B	44	-838	10307	-525	140	-520	-10295	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.84	0.13	1.23	4.29	0.08	11.2
1C	44	-838	10307	-525	140	-520	-10295	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.84	0.13	1.23	4.29	0.08	11.2
1D	44	-838	10307	-525	140	-520	-10295	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.84	0.13	1.23	4.29	0.08	11.2
1E	44	-838	10307	-525	140	-520	-10295	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.84	0.13	1.23	4.29	0.08	11.2
1F	44	-838	10307	-525	140	-520	-10295	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.84	0.13	1.23	4.29	0.08	11.2
1G	44	-838	10307	-525	140	-520	-10295	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.84	0.13	1.23	4.29	0.08	11.2
1H	44	-838	10307	-525	140	-520	-10295	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.84	0.13	1.23	4.29	0.08	11.2
1I	44	-838	10307	-525	140	-520	-10295	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.84	0.13	1.23	4.29	0.08	11.2
1J	44	-838	10307	-525	140	-520	-10295	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.84	0.13	1.23	4.29	0.08	11.2
1K	44	-838	10307	-525	140	-520	-10295	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.84	0.13	1.23	4.29	0.08	11.2
1L	44	-838	10307	-525	140	-520	-10295	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.84	0.13	1.23	4.29	0.08	11.2
1M	44	-838	10307	-525	140	-520	-10295	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.84	0.13	1.23	4.29	0.08	11.2
1N	44	-838	10307	-525	140	-520	-10295	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.84	0.13	1.23	4.29	0.08	11.2
1O	44	-838	10307	-525	140	-520	-10295	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.84	0.13	1.23	4.29	0.08	11.2
1P	44	-838	10307	-525	140	-520	-10295	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.84	0.13	1.23	4.29	0.08	11.2
2	44	-1059	16318	-802	200	-802	-16334	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.82	0.20	1.95	6.79	0.12	11.2

apost= -- aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	88	-838	9485	-525	140	-289	-5951	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.71	0.12	1.14	3.95	0.08	16.8
1B	88	-838	9485	-525	140	-289	-5951	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.71	0.12	1.14	3.95	0.08	16.8
1C	88	-838	9485	-525	140	-289	-5951	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.71	0.12	1.14	3.95	0.08	16.8
1D	88	-838	9485	-525	140	-289	-5951	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.71	0.12	1.14	3.95	0.08	16.8
1E	88	-838	9485	-525	140	-289	-5951	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.71	0.12	1.14	3.95	0.08	16.8
1F	88	-838	9485	-525	140	-289	-5951	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.71	0.12	1.14	3.95	0.08	16.8
1G	88	-838	9485	-525	140	-289	-5951	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.71	0.12	1.14	3.95	0.08	16.8
1H	88	-838	9485	-525	140	-289	-5951	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.71	0.12	1.14	3.95	0.08	16.8
1I	88	-838	9485	-525	140	-289	-5951	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.71	0.12	1.14	3.95	0.08	16.8
1J	88	-838	9485	-525	140	-289	-5951	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.71	0.12	1.14	3.95	0.08	16.8
1K	88	-838	9485	-525	140	-289	-5951	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.71	0.12	1.14	3.95	0.08	16.8
1L	88	-838	9485	-525	140	-289	-5951	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.71	0.12	1.14	3.95	0.08	16.8
1M	88	-838	9485	-525	140	-289	-5951	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.71	0.12	1.14	3.95	0.08	16.8
1N	88	-838	9485	-525	140	-289	-5951	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.71	0.12	1.14	3.95	0.08	16.8
1O	88	-838	9485	-525	140	-289	-5951	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.71	0.12	1.14	3.95	0.08	16.8
1P	88	-838	9485	-525	140	-289	-5951	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.71	0.12	1.14	3.95	0.08	16.8
2	88	-1059	15036	-802	200	-450	-9451	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.77	0.19	1.80	6.26	0.12	15.5

apost= -- aant= 6.16 ainf= -- asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 15.5 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	132	-838	8662	-525	140	-59	-1968	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.21	0.11	1.05	3.61	0.08	16.8
1B	132	-838	8662	-525	140	-59	-1968	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.21	0.11	1.05	3.61	0.08	16.8
1C	132	-838	8662	-525	140	-59	-1968	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.21	0.11	1.05	3.61	0.08	16.8
1D	132	-838	8662	-525	140	-59	-1968	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.21	0.11	1.05	3.61	0.08	16.8
1E	132	-838	8662	-525	140	-59	-1968	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.21	0.11	1.05	3.61	0.08	16.8
1F	132	-838	8662	-525	140	-59	-1968	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.21	0.11	1.05	3.61	0.08	16.8
1G	132	-838	8662	-525	140	-59	-1968	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.21	0.11	1.05	3.61	0.08	16.8
1H	132	-838	8662	-525	140	-59	-1968	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.21	0.11	1.05	3.61	0.08	16.8
1I	132	-838	8662	-525	140	-59	-1968	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.21	0.11	1.05	3.61	0.08	16.8
1J	132	-838	8662	-525	140	-59	-1968	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.21	0.11	1.05	3.61	0.08	16.8
1K	132	-838	8662	-525	140	-59	-1968	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.21	0.11	1.05	3.61	0.08	16.8
1L	132	-838	8662	-525	140	-59	-1968	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.21	0.11	1.05	3.61	0.08	16.8
1M	132	-838	8662	-525	140	-59	-1968	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.21	0.11	1.05	3.61	0.08	16.8
1N	132	-838	8662	-525	140	-59	-1968	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.21	0.11	1.05	3.61	0.08	16.8
1O	132	-838	8662	-525	140	-59	-1968	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.21	0.11	1.05	3.61	0.08	16.8
1P	132	-838	8662	-525	140	-59	-1968	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.21	0.11	1.05	3.61	0.08	16.8

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

132	-1059	13755	-802	200	-98	-3131	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.35	0.17	1.66	5.73	0.12	16.8	
apost= -- aant= 6.16 ainf= -- asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	176	-838	7840	-525	140	172	1654	9.24	3.08	9.24	3.08	3	0.17	0.10	0.96	0.00	0.00	16.8
1B	176	-838	7840	-525	140	172	1654	9.24	3.08	9.24	3.08	3	0.17	0.10	0.96	0.00	0.00	16.8
1C	176	-838	7840	-525	140	172	1654	9.24	3.08	9.24	3.08	3	0.17	0.10	0.96	0.00	0.00	16.8
1D	176	-838	7840	-525	140	172	1654	9.24	3.08	9.24	3.08	3	0.17	0.10	0.96	0.00	0.00	16.8
1E	176	-838	7840	-525	140	172	1654	9.24	3.08	9.24	3.08	3	0.17	0.10	0.96	0.00	0.00	16.8
1F	176	-838	7840	-525	140	172	1654	9.24	3.08	9.24	3.08	3	0.17	0.10	0.96	0.00	0.00	16.8
1G	176	-838	7840	-525	140	172	1654	9.24	3.08	9.24	3.08	3	0.17	0.10	0.96	0.00	0.00	16.8
1H	176	-838	7840	-525	140	172	1654	9.24	3.08	9.24	3.08	3	0.17	0.10	0.96	0.00	0.00	16.8
1I	176	-838	7840	-525	140	172	1654	9.24	3.08	9.24	3.08	3	0.17	0.10	0.96	0.00	0.00	16.8
1J	176	-838	7840	-525	140	172	1654	9.24	3.08	9.24	3.08	3	0.17	0.10	0.96	0.00	0.00	16.8
1K	176	-838	7840	-525	140	172	1654	9.24	3.08	9.24	3.08	3	0.17	0.10	0.96	0.00	0.00	16.8
1L	176	-838	7840	-525	140	172	1654	9.24	3.08	9.24	3.08	3	0.17	0.10	0.96	0.00	0.00	16.8
1M	176	-838	7840	-525	140	172	1654	9.24	3.08	9.24	3.08	3	0.17	0.10	0.96	0.00	0.00	16.8
1N	176	-838	7840	-525	140	172	1654	9.24	3.08	9.24	3.08	3	0.17	0.10	0.96	0.00	0.00	16.8
1O	176	-838	7840	-525	140	172	1654	9.24	3.08	9.24	3.08	3	0.17	0.10	0.96	0.00	0.00	16.8
1P	176	-838	7840	-525	140	172	1654	9.24	3.08	9.24	3.08	3	0.17	0.10	0.96	0.00	0.00	16.8
2	176	-1059	12473	-802	200	254	2626	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.29	0.16	1.52	5.19	0.12	16.8
apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	219	-838	7017	-525	140	402	4914	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.58	0.09	0.87	0.00	0.00	16.8
1B	219	-838	7017	-525	140	402	4914	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.58	0.09	0.87	0.00	0.00	16.8
1C	219	-838	7017	-525	140	402	4914	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.58	0.09	0.87	0.00	0.00	16.8
1D	219	-838	7017	-525	140	402	4914	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.58	0.09	0.87	0.00	0.00	16.8
1E	219	-838	7017	-525	140	402	4914	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.58	0.09	0.87	0.00	0.00	16.8
1F	219	-838	7017	-525	140	402	4914	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.58	0.09	0.87	0.00	0.00	16.8
1G	219	-838	7017	-525	140	402	4914	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.58	0.09	0.87	0.00	0.00	16.8
1H	219	-838	7017	-525	140	402	4914	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.58	0.09	0.87	0.00	0.00	16.8
1I	219	-838	7017	-525	140	402	4914	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.58	0.09	0.87	0.00	0.00	16.8
1J	219	-838	7017	-525	140	402	4914	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.58	0.09	0.87	0.00	0.00	16.8
1K	219	-838	7017	-525	140	402	4914	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.58	0.09	0.87	0.00	0.00	16.8
1L	219	-838	7017	-525	140	402	4914	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.58	0.09	0.87	0.00	0.00	16.8
1M	219	-838	7017	-525	140	402	4914	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.58	0.09	0.87	0.00	0.00	16.8
1N	219	-838	7017	-525	140	402	4914	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.58	0.09	0.87	0.00	0.00	16.8
1O	219	-838	7017	-525	140	402	4914	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.58	0.09	0.87	0.00	0.00	16.8
1P	219	-838	7017	-525	140	402	4914	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.58	0.09	0.87	0.00	0.00	16.8
2	219	-1059	11191	-802	200	606	7821	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.94	0.14	1.37	4.66	0.12	16.8
apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	263	-838	6194	-525	140	632	7814	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.95	0.08	0.78	0.00	0.00	16.8
1B	263	-838	6194	-525	140	632	7814	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.95	0.08	0.78	0.00	0.00	16.8
1C	263	-838	6194	-525	140	632	7814	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.95	0.08	0.78	0.00	0.00	16.8
1D	263	-838	6194	-525	140	632	7814	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.95	0.08	0.78	0.00	0.00	16.8
1E	263	-838	6194	-525	140	632	7814	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.95	0.08	0.78	0.00	0.00	16.8
1F	263	-838	6194	-525	140	632	7814	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.95	0.08	0.78	0.00	0.00	16.8
1G	263	-838	6194	-525	140	632	7814	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.95	0.08	0.78	0.00	0.00	16.8
1H	263	-838	6194	-525	140	632	7814	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.95	0.08	0.78	0.00	0.00	16.8
1I	263	-838	6194	-525	140	632	7814	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.95	0.08	0.78	0.00	0.00	16.8
1J	263	-838	6194	-525	140	632	7814	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.95	0.08	0.78	0.00	0.00	16.8
1K	263	-838	6194	-525	140	632	7814	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.95	0.08	0.78	0.00	0.00	16.8
1L	263	-838	6194	-525	140	632	7814	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.95	0.08	0.78	0.00	0.00	16.8
1M	263	-838	6194	-525	140	632	7814	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.95	0.08	0.78	0.00	0.00	16.8
1N	263	-838	6194	-525	140	632	7814	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.95	0.08	0.78	0.00	0.00	16.8
1O	263	-838	6194	-525	140	632	7814	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.95	0.08	0.78	0.00	0.00	16.8
1P	263	-838	6194	-525	140	632	7814	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.95	0.08	0.78	0.00	0.00	16.8
2	263	-1059	9909	-802	200	959	12452	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.77	0.13	1.20	4.13	0.12	16.8
apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	307	-838	5372	-525	140	863	10352	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.85	0.07	0.68	0.00	0.00	16.8
1B	307	-838	5372	-525	140	863	10352	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.85	0.07	0.68	0.00	0.00	16.8
1C	307	-838	5372	-525	140	863	10352	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.85	0.07	0.68	0.00	0.00	16.8
1D	307	-838	5372	-525	140	863	10352	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.85	0.07	0.68	0.00	0.00	16.8
1E	307	-838	5372	-525	140	863	10352	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.85	0.07	0.68	0.00	0.00	16.8
1F	307	-838	5372	-525	140	863	10352	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.85	0.07	0.68	0.00	0.00	16.8
1G	307	-838	5372	-525	140	863	10352	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.85	0.07	0.68	0.00	0.00	16.8
1H	307	-838	5372	-525	140	863	10352	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.85	0.07	0.68	0.00	0.00	16.8
1I	307	-838	5372	-525	140	863	10352	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.85	0.07	0.68	0.00	0.00	16.8
1J	307	-838	5372	-525	140	863	10352	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.85	0.07	0.68	0.00	0.00	16.8
1K	307	-838	5372	-525	140	863	10352	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.85	0.07	0.68	0.00	0.00	16.8
1L	307	-838	5372	-525	140	863	10352	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.85	0.07	0.68	0.00	0.00	16.8
1M	307	-838	5372	-525	140	863	10352	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.85	0.07	0.68	0.00	0.00	16.8
1N	307	-838	5372	-525	140	863	10352	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.85	0.07	0.68	0.00	0.00	16.8
1O	307	-838	5372	-525	140	863	10352	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.85	0.07	0.68	0.00	0.00	16.8
1P	307	-838	5372	-525	140	863	10352	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.85	0.07	0.68	0.00	0.00	16.8
2	307	-1059	8627	-802	200	1311	16521	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.83	0.11	1.00	0.00	0.00	16.8
apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	351	-838	4549	-525	140	1093	12529	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.78	0.06	0.58	0.00	0.00	16.8
1B	351	-838	4549	-525	140	1093	12529	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.78	0.06	0.58	0.00	0.00	16.8
1C	351	-838	4549	-525	140	1093	12529	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.78	0.06	0.58	0.00	0.00	16.8
1D	351	-838	4549	-525	140	1093	12529	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.78					

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1K	351	-838	4549	-525	140	1093	12529	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.78	0.06	0.58	0.00	0.00	16.8
1L	351	-838	4549	-525	140	1093	12529	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.78	0.06	0.58	0.00	0.00	16.8
1M	351	-838	4549	-525	140	1093	12529	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.78	0.06	0.58	0.00	0.00	16.8
1N	351	-838	4549	-525	140	1093	12529	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.78	0.06	0.58	0.00	0.00	16.8
1O	351	-838	4549	-525	140	1093	12529	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.78	0.06	0.58	0.00	0.00	16.8
1P	351	-838	4549	-525	140	1093	12529	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.78	0.06	0.58	0.00	0.00	16.8
2	351	-1059	7346	-802	200	1663	20027	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.84	0.10	0.82	0.00	0.00	16.8

apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	395	-838	3727	-525	140	1324	14345	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.89	0.05	0.49	0.00	0.00	16.8
1B	395	-838	3727	-525	140	1324	14345	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.89	0.05	0.49	0.00	0.00	16.8
1C	395	-838	3727	-525	140	1324	14345	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.89	0.05	0.49	0.00	0.00	16.8
1D	395	-838	3727	-525	140	1324	14345	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.89	0.05	0.49	0.00	0.00	16.8
1E	395	-838	3727	-525	140	1324	14345	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.89	0.05	0.49	0.00	0.00	16.8
1F	395	-838	3727	-525	140	1324	14345	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.89	0.05	0.49	0.00	0.00	16.8
1G	395	-838	3727	-525	140	1324	14345	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.89	0.05	0.49	0.00	0.00	16.8
1H	395	-838	3727	-525	140	1324	14345	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.89	0.05	0.49	0.00	0.00	16.8
1I	395	-838	3727	-525	140	1324	14345	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.89	0.05	0.49	0.00	0.00	16.8
1J	395	-838	3727	-525	140	1324	14345	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.89	0.05	0.49	0.00	0.00	16.8
1K	395	-838	3727	-525	140	1324	14345	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.89	0.05	0.49	0.00	0.00	16.8
1L	395	-838	3727	-525	140	1324	14345	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.89	0.05	0.49	0.00	0.00	16.8
1M	395	-838	3727	-525	140	1324	14345	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.89	0.05	0.49	0.00	0.00	16.8
1N	395	-838	3727	-525	140	1324	14345	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.89	0.05	0.49	0.00	0.00	16.8
1O	395	-838	3727	-525	140	1324	14345	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.89	0.05	0.49	0.00	0.00	16.8
1P	395	-838	3727	-525	140	1324	14345	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.89	0.05	0.49	0.00	0.00	16.8
2	395	-1059	6064	-802	200	2015	22970	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.97	0.08	0.70	0.00	0.00	16.8

apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	439	-838	2904	-525	140	1554	15800	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.98	0.04	0.40	0.00	0.00	16.8
1B	439	-838	2904	-525	140	1554	15800	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.98	0.04	0.40	0.00	0.00	16.8
1C	439	-838	2904	-525	140	1554	15800	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.98	0.04	0.40	0.00	0.00	16.8
1D	439	-838	2904	-525	140	1554	15800	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.98	0.04	0.40	0.00	0.00	16.8
1E	439	-838	2904	-525	140	1554	15800	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.98	0.04	0.40	0.00	0.00	16.8
1F	439	-838	2904	-525	140	1554	15800	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.98	0.04	0.40	0.00	0.00	16.8
1G	439	-838	2904	-525	140	1554	15800	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.98	0.04	0.40	0.00	0.00	16.8
1H	439	-838	2904	-525	140	1554	15800	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.98	0.04	0.40	0.00	0.00	16.8
1I	439	-838	2904	-525	140	1554	15800	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.98	0.04	0.40	0.00	0.00	16.8
1J	439	-838	2904	-525	140	1554	15800	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.98	0.04	0.40	0.00	0.00	16.8
1K	439	-838	2904	-525	140	1554	15800	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.98	0.04	0.40	0.00	0.00	16.8
1L	439	-838	2904	-525	140	1554	15800	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.98	0.04	0.40	0.00	0.00	16.8
1M	439	-838	2904	-525	140	1554	15800	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.98	0.04	0.40	0.00	0.00	16.8
1N	439	-838	2904	-525	140	1554	15800	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.98	0.04	0.40	0.00	0.00	16.8
1O	439	-838	2904	-525	140	1554	15800	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.98	0.04	0.40	0.00	0.00	16.8
1P	439	-838	2904	-525	140	1554	15800	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.98	0.04	0.40	0.00	0.00	16.8
2	439	-1059	4782	-802	200	2367	25350	9.24	3.08	10.78	3.08	2	0.92	0.07	0.56	0.00	0.00	16.8

apost= 6.16 aant= -- ainf= 7.70 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 66 NI 13854 NF 12354 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 8.5050 7.4358 22.9408 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-864	-1264	866	-227	2225	15660	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.98	0.03	0.28	0.00	0.00	16.8
1B	0	-864	-1264	866	-227	2225	15660	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.98	0.03	0.28	0.00	0.00	16.8
1C	0	-864	-1264	866	-227	2225	15660	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.98	0.03	0.28	0.00	0.00	16.8
1D	0	-864	-1264	866	-227	2225	15660	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.98	0.03	0.28	0.00	0.00	16.8
1E	0	-864	-1264	866	-227	2225	15660	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.98	0.03	0.28	0.00	0.00	16.8
1F	0	-864	-1264	866	-227	2225	15660	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.98	0.03	0.28	0.00	0.00	16.8
1G	0	-864	-1264	866	-227	2225	15660	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.98	0.03	0.28	0.00	0.00	16.8
1H	0	-864	-1264	866	-227	2225	15660	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.98	0.03	0.28	0.00	0.00	16.8
1I	0	-864	-1264	866	-227	2225	15660	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.98	0.03	0.28	0.00	0.00	16.8
1J	0	-864	-1264	866	-227	2225	15660	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.98	0.03	0.28	0.00	0.00	16.8
1K	0	-864	-1264	866	-227	2225	15660	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.98	0.03	0.28	0.00	0.00	16.8
1L	0	-864	-1264	866	-227	2225	15660	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.98	0.03	0.28	0.00	0.00	16.8
1M	0	-864	-1264	866	-227	2225	15660	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.98	0.03	0.28	0.00	0.00	16.8
1N	0	-864	-1264	866	-227	2225	15660	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.98	0.03	0.28	0.00	0.00	16.8
1O	0	-864	-1264	866	-227	2225	15660	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.98	0.03	0.28	0.00	0.00	16.8
1P	0	-864	-1264	866	-227	2225	15660	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.98	0.03	0.28	0.00	0.00	16.8
2	0	-1111	-2192	1320	-344	3389	25130	9.24	3.08	10.78	3.08	2	0.91	0.04	0.41	0.00	0.00	16.8

apost= 6.16 aant= -- ainf= 7.70 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	49	-864	-2243	866	-227	1800	14801	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.92	0.04	0.38	0.00	0.00	16.8
1B	49	-864	-2243	866	-227	1800	14801	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.92	0.04	0.38	0.00	0.00	16.8
1C	49	-864	-2243	866	-227	1800	14801	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.92	0.04	0.38	0.00	0.00	16.8
1D	49	-864	-2243	866	-227	1800	14801	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.92	0.04	0.38	0.00	0.00	16.8
1E	49	-864	-2243	866	-227	1800	14801	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.92	0.04	0.38	0.00	0.00	16.8
1F	49	-864	-2243	866	-227	1800	14801	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.92	0.04	0.38	0.00	0.00	16.8
1G	49	-864	-2243	866	-227	1800	14801	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.92	0.04	0.38	0.00	0.00	16.8
1H	49	-864	-2243	866	-227	1800	14801	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.92	0.04	0.38	0.00	0.00	16.8
1I	49	-864	-2243	866	-227	1800	14801	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.92	0.04	0.38	0.00	0.00	16.8
1J	49	-864	-2243	866	-227	1800	14801	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.92	0.04	0.38	0.00	0.00	16.8
1K	49	-864	-2243	866	-227	1800	14801	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.92	0.04	0.38	0.00	0.00	16.8

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

ASTA NUM. 67 NI 12316 NF 13854 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 7.5600 6.6096 17.1696 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx, M	Bielle	V, Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-4574	4467	-147	-67	-228	-4468	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.86	0.14	1.32	3.37	0.10	9.3
1B	0	-4574	4467	-147	-67	-228	-4468	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.86	0.14	1.32	3.37	0.10	9.3
1C	0	-4574	4467	-147	-67	-228	-4468	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.86	0.14	1.32	3.37	0.10	9.3
1D	0	-4574	4467	-147	-67	-228	-4468	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.86	0.14	1.32	3.37	0.10	9.3
1E	0	-4574	4467	-147	-67	-228	-4468	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.86	0.14	1.32	3.37	0.10	9.3
1F	0	-4574	4467	-147	-67	-228	-4468	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.86	0.14	1.32	3.37	0.10	9.3
1G	0	-4574	4467	-147	-67	-228	-4468	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.86	0.14	1.32	3.37	0.10	9.3
1H	0	-4574	4467	-147	-67	-228	-4468	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.86	0.14	1.32	3.37	0.10	9.3
1I	0	-4574	4467	-147	-67	-228	-4468	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.86	0.14	1.32	3.37	0.10	9.3
1J	0	-4574	4467	-147	-67	-228	-4468	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.86	0.14	1.32	3.37	0.10	9.3
1K	0	-4574	4467	-147	-67	-228	-4468	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.86	0.14	1.32	3.37	0.10	9.3
1L	0	-4574	4467	-147	-67	-228	-4468	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.86	0.14	1.32	3.37	0.10	9.3
1M	0	-4574	4467	-147	-67	-228	-4468	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.86	0.14	1.32	3.37	0.10	9.3
1N	0	-4574	4467	-147	-67	-228	-4468	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.86	0.14	1.32	3.37	0.10	9.3
1O	0	-4574	4467	-147	-67	-228	-4468	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.86	0.14	1.32	3.37	0.10	9.3
1P	0	-4574	4467	-147	-67	-228	-4468	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.86	0.14	1.32	3.37	0.10	9.3
2	0	-7062	7147	-230	-102	-360	-7003	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.91	0.22	2.29	5.39	0.16	9.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	43	-4574	3844	-147	-67	-165	-2687	3.08	4.62	3.08	4.62	5	0.44	0.12	1.16	2.90	0.10	9.3
1B	43	-4574	3844	-147	-67	-165	-2687	3.08	4.62	3.08	4.62	5	0.44	0.12	1.16	2.90	0.10	9.3
1C	43	-4574	3844	-147	-67	-165	-2687	3.08	4.62	3.08	4.62	5	0.44	0.12	1.16	2.90	0.10	9.3
1D	43	-4574	3844	-147	-67	-165	-2687	3.08	4.62	3.08	4.62	5	0.44	0.12	1.16	2.90	0.10	9.3
1E	43	-4574	3844	-147	-67	-165	-2687	3.08	4.62	3.08	4.62	5	0.44	0.12	1.16	2.90	0.10	9.3
1F	43	-4574	3844	-147	-67	-165	-2687	3.08	4.62	3.08	4.62	5	0.44	0.12	1.16	2.90	0.10	9.3
1G	43	-4574	3844	-147	-67	-165	-2687	3.08	4.62	3.08	4.62	5	0.44	0.12	1.16	2.90	0.10	9.3
1H	43	-4574	3844	-147	-67	-165	-2687	3.08	4.62	3.08	4.62	5	0.44	0.12	1.16	2.90	0.10	9.3
1I	43	-4574	3844	-147	-67	-165	-2687	3.08	4.62	3.08	4.62	5	0.44	0.12	1.16	2.90	0.10	9.3
1J	43	-4574	3844	-147	-67	-165	-2687	3.08	4.62	3.08	4.62	5	0.44	0.12	1.16	2.90	0.10	9.3
1K	43	-4574	3844	-147	-67	-165	-2687	3.08	4.62	3.08	4.62	5	0.44	0.12	1.16	2.90	0.10	9.3
1L	43	-4574	3844	-147	-67	-165	-2687	3.08	4.62	3.08	4.62	5	0.44	0.12	1.16	2.90	0.10	9.3
1M	43	-4574	3844	-147	-67	-165	-2687	3.08	4.62	3.08	4.62	5	0.44	0.12	1.16	2.90	0.10	9.3
1N	43	-4574	3844	-147	-67	-165	-2687	3.08	4.62	3.08	4.62	5	0.44	0.12	1.16	2.90	0.10	9.3
1O	43	-4574	3844	-147	-67	-165	-2687	3.08	4.62	3.08	4.62	5	0.44	0.12	1.16	2.90	0.10	9.3
1P	43	-4574	3844	-147	-67	-165	-2687	3.08	4.62	3.08	4.62	5	0.44	0.12	1.16	2.90	0.10	9.3
2	43	-7062	6133	-230	-102	-261	-4156	3.08	4.62	3.08	4.62	5	0.69	0.19	2.00	4.62	0.16	9.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	86	-4574	3221	-147	-67	-102	-1172	3.08	4.62	3.08	4.62	6	0.11	0.10	1.00	0.00	0.00	22.3
1B	86	-4574	3221	-147	-67	-102	-1172	3.08	4.62	3.08	4.62	6	0.11	0.10	1.00	0.00	0.00	22.3
1C	86	-4574	3221	-147	-67	-102	-1172	3.08	4.62	3.08	4.62	6	0.11	0.10	1.00	0.00	0.00	22.3
1D	86	-4574	3221	-147	-67	-102	-1172	3.08	4.62	3.08	4.62	6	0.11	0.10	1.00	0.00	0.00	22.3
1E	86	-4574	3221	-147	-67	-102	-1172	3.08	4.62	3.08	4.62	6	0.11	0.10	1.00	0.00	0.00	22.3
1F	86	-4574	3221	-147	-67	-102	-1172	3.08	4.62	3.08	4.62	6	0.11	0.10	1.00	0.00	0.00	22.3
1G	86	-4574	3221	-147	-67	-102	-1172	3.08	4.62	3.08	4.62	6	0.11	0.10	1.00	0.00	0.00	22.3
1H	86	-4574	3221	-147	-67	-102	-1172	3.08	4.62	3.08	4.62	6	0.11	0.10	1.00	0.00	0.00	22.3
1I	86	-4574	3221	-147	-67	-102	-1172	3.08	4.62	3.08	4.62	6	0.11	0.10	1.00	0.00	0.00	22.3
1J	86	-4574	3221	-147	-67	-102	-1172	3.08	4.62	3.08	4.62	6	0.11	0.10	1.00	0.00	0.00	22.3
1K	86	-4574	3221	-147	-67	-102	-1172	3.08	4.62	3.08	4.62	6	0.11	0.10	1.00	0.00	0.00	22.3
1L	86	-4574	3221	-147	-67	-102	-1172	3.08	4.62	3.08	4.62	6	0.11	0.10	1.00	0.00	0.00	22.3
1M	86	-4574	3221	-147	-67	-102	-1172	3.08	4.62	3.08	4.62	6	0.11	0.10	1.00	0.00	0.00	22.3
1N	86	-4574	3221	-147	-67	-102	-1172	3.08	4.62	3.08	4.62	6	0.11	0.10	1.00	0.00	0.00	22.3
1O	86	-4574	3221	-147	-67	-102	-1172	3.08	4.62	3.08	4.62	6	0.11	0.10	1.00	0.00	0.00	22.3
1P	86	-4574	3221	-147	-67	-102	-1172	3.08	4.62	3.08	4.62	6	0.11	0.10	1.00	0.00	0.00	22.3
2	86	-7062	5120	-230	-102	-163	-1744	3.08	4.62	3.08	4.62	6	0.17	0.16	1.71	3.86	0.16	22.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	129	-4574	2599	-147	-67	-39	75	3.08	4.62	4.62	3.08	6	0.03	0.09	0.67	0.00	0.00	22.3
1B	129	-4574	2599	-147	-67	-39	75	3.08	4.62	4.62	3.08	6	0.03	0.09	0.67	0.00	0.00	22.3
1C	129	-4574	2599	-147	-67	-39	75	3.08	4.62	4.62	3.08	6	0.03	0.09	0.67	0.00	0.00	22.3
1D	129	-4574	2599	-147	-67	-39	75	3.08	4.62	4.62	3.08	6	0.03	0.09	0.67	0.00	0.00	22.3
1E	129	-4574	2599	-147	-67	-39	75	3.08	4.62	4.62	3.08	6	0.03	0.09	0.67	0.00	0.00	22.3
1F	129	-4574	2599	-147	-67	-39	75	3.08	4.62	4.62	3.08	6	0.03	0.09	0.67	0.00	0.00	22.3
1G	129	-4574	2599	-147	-67	-39	75	3.08	4.62	4.62	3.08	6	0.03	0.09	0.67	0.00	0.00	22.3
1H	129	-4574	2599	-147	-67	-39	75	3.08	4.62	4.62	3.08	6	0.03	0.09	0.67	0.00	0.00	22.3
1I	129	-4574	2599	-147	-67	-39	75	3.08	4.62	4.62	3.08	6	0.03	0.09	0.67	0.00	0.00	22.3
1J	129	-4574	2599	-147	-67	-39	75	3.08	4.62	4.62	3.08	6	0.03	0.09	0.67	0.00	0.00	22.3
1K	129	-4574	2599	-147	-67	-39	75	3.08	4.62	4.62	3.08	6	0.03	0.09	0.67	0.00	0.00	22.3
1L	129	-4574	2599	-147	-67	-39	75	3.08	4.62	4.62	3.08	6	0.03	0.09	0.67	0.00	0.00	22.3
1M	129	-4574	2599	-147	-67	-39	75	3.08	4.62	4.62	3.08	6	0.03	0.09	0.67	0.00	0.00	22.3
1N	129	-4574	2599	-147	-67	-39	75	3.08	4.62	4.62	3.08	6	0.03	0.09	0.67	0.00	0.00	22.3
1O	129	-4574	2599	-147	-67	-39	75	3.08	4.62	4.62	3.08	6	0.03	0.09	0.67	0.00	0.00	22.3
1P	129	-4574	2599	-147	-67	-39	75	3.08	4.62	4.62	3.08	6	0.03	0.09	0.67	0.00	0.00	22.3
2	129	-7062	4106	-230	-102	-64	234	3.08	4.62	4.62	3.08	6	0.04	0.13	1.00	0.00	0.00	22.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

10	343	-4574	-515	-147	-67	275	2308	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.36	0.03	0.26	0.00	0.00	22.3
1P	343	-4574	-515	-147	-67	275	2308	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.36	0.03	0.26	0.00	0.00	22.3
2	343	-7062	-962	-230	-102	429	3604	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.56	0.05	0.42	0.00	0.00	22.3
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	386	-4574	-1138	-147	-67	338	1953	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.28	0.04	0.38	0.00	0.00	9.3
1B	386	-4574	-1138	-147	-67	338	1953	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.28	0.04	0.38	0.00	0.00	9.3
1C	386	-4574	-1138	-147	-67	338	1953	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.28	0.04	0.38	0.00	0.00	9.3
1D	386	-4574	-1138	-147	-67	338	1953	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.28	0.04	0.38	0.00	0.00	9.3
1E	386	-4574	-1138	-147	-67	338	1953	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.28	0.04	0.38	0.00	0.00	9.3
1F	386	-4574	-1138	-147	-67	338	1953	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.28	0.04	0.38	0.00	0.00	9.3
1G	386	-4574	-1138	-147	-67	338	1953	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.28	0.04	0.38	0.00	0.00	9.3
1H	386	-4574	-1138	-147	-67	338	1953	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.28	0.04	0.38	0.00	0.00	9.3
1I	386	-4574	-1138	-147	-67	338	1953	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.28	0.04	0.38	0.00	0.00	9.3
1J	386	-4574	-1138	-147	-67	338	1953	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.28	0.04	0.38	0.00	0.00	9.3
1K	386	-4574	-1138	-147	-67	338	1953	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.28	0.04	0.38	0.00	0.00	9.3
1L	386	-4574	-1138	-147	-67	338	1953	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.28	0.04	0.38	0.00	0.00	9.3
1M	386	-4574	-1138	-147	-67	338	1953	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.28	0.04	0.38	0.00	0.00	9.3
1N	386	-4574	-1138	-147	-67	338	1953	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.28	0.04	0.38	0.00	0.00	9.3
10	386	-4574	-1138	-147	-67	338	1953	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.28	0.04	0.38	0.00	0.00	9.3
1P	386	-4574	-1138	-147	-67	338	1953	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.28	0.04	0.38	0.00	0.00	9.3
2	386	-7062	-1975	-230	-102	528	2974	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.42	0.07	0.61	0.00	0.00	9.3
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	429	-4574	-1761	-147	-67	401	1332	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.14	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
1B	429	-4574	-1761	-147	-67	401	1332	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.14	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
1C	429	-4574	-1761	-147	-67	401	1332	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.14	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
1D	429	-4574	-1761	-147	-67	401	1332	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.14	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
1E	429	-4574	-1761	-147	-67	401	1332	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.14	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
1F	429	-4574	-1761	-147	-67	401	1332	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.14	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
1G	429	-4574	-1761	-147	-67	401	1332	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.14	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
1H	429	-4574	-1761	-147	-67	401	1332	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.14	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
1I	429	-4574	-1761	-147	-67	401	1332	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.14	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
1J	429	-4574	-1761	-147	-67	401	1332	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.14	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
1K	429	-4574	-1761	-147	-67	401	1332	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.14	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
1L	429	-4574	-1761	-147	-67	401	1332	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.14	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
1M	429	-4574	-1761	-147	-67	401	1332	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.14	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
1N	429	-4574	-1761	-147	-67	401	1332	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.14	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
10	429	-4574	-1761	-147	-67	401	1332	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.14	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
1P	429	-4574	-1761	-147	-67	401	1332	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.14	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
2	429	-7062	-2989	-230	-102	626	1910	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.19	0.10	0.79	0.00	0.00	9.3
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
ASTA NUM. 68 NI 13854 NF 12044 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)																		
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.																		
qy medio: 3.0000 7.9800 6.9768 17.9568 kg/cm																		
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato																		
NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m				cmq			Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-3183	2407	-121	79	-269	965	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.11	0.08	0.68	0.00	0.00	9.3
1B	0	-3183	2407	-121	79	-269	965	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.11	0.08	0.68	0.00	0.00	9.3
1C	0	-3183	2407	-121	79	-269	965	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.11	0.08	0.68	0.00	0.00	9.3
1D	0	-3183	2407	-121	79	-269	965	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.11	0.08	0.68	0.00	0.00	9.3
1E	0	-3183	2407	-121	79	-269	965	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.11	0.08	0.68	0.00	0.00	9.3
1F	0	-3183	2407	-121	79	-269	965	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.11	0.08	0.68	0.00	0.00	9.3
1G	0	-3183	2407	-121	79	-269	965	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.11	0.08	0.68	0.00	0.00	9.3
1H	0	-3183	2407	-121	79	-269	965	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.11	0.08	0.68	0.00	0.00	9.3
1I	0	-3183	2407	-121	79	-269	965	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.11	0.08	0.68	0.00	0.00	9.3
1J	0	-3183	2407	-121	79	-269	965	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.11	0.08	0.68	0.00	0.00	9.3
1K	0	-3183	2407	-121	79	-269	965	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.11	0.08	0.68	0.00	0.00	9.3
1L	0	-3183	2407	-121	79	-269	965	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.11	0.08	0.68	0.00	0.00	9.3
1M	0	-3183	2407	-121	79	-269	965	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.11	0.08	0.68	0.00	0.00	9.3
1N	0	-3183	2407	-121	79	-269	965	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.11	0.08	0.68	0.00	0.00	9.3
10	0	-3183	2407	-121	79	-269	965	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.11	0.08	0.68	0.00	0.00	9.3
1P	0	-3183	2407	-121	79	-269	965	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.11	0.08	0.68	0.00	0.00	9.3
2	0	-4940	3984	-179	122	-396	1367	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.14	0.13	1.07	3.00	0.19	9.3
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	46	-3183	1716	-121	79	-214	1905	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.32	0.06	0.54	0.00	0.00	9.3
1B	46	-3183	1716	-121	79	-214	1905	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.32	0.06	0.54	0.00	0.00	9.3
1C	46	-3183	1716	-121	79	-214	1905	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.32	0.06	0.54	0.00	0.00	9.3
1D	46	-3183	1716	-121	79	-214	1905	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.32	0.06	0.54	0.00	0.00	9.3
1E	46	-3183	1716	-121	79	-214	1905	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.32	0.06	0.54	0.00	0.00	9.3
1F	46	-3183	1716	-121	79	-214	1905	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.32	0.06	0.54	0.00	0.00	9.3
1G	46	-3183	1716	-121	79	-214	1905	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.32					

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1A	46	-3183	1716	-121	79	-214	1905	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.32	0.06	0.54	0.00	0.00	9.3
2	46	-4940	2857	-179	122	-314	2926	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.49	0.10	0.85	0.00	0.00	9.3
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	91	-3183	1025	-121	79	-159	2529	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.46	0.04	0.40	0.00	0.00	22.3
1B	91	-3183	1025	-121	79	-159	2529	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.46	0.04	0.40	0.00	0.00	22.3
1C	91	-3183	1025	-121	79	-159	2529	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.46	0.04	0.40	0.00	0.00	22.3
1D	91	-3183	1025	-121	79	-159	2529	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.46	0.04	0.40	0.00	0.00	22.3
1E	91	-3183	1025	-121	79	-159	2529	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.46	0.04	0.40	0.00	0.00	22.3
1F	91	-3183	1025	-121	79	-159	2529	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.46	0.04	0.40	0.00	0.00	22.3
1G	91	-3183	1025	-121	79	-159	2529	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.46	0.04	0.40	0.00	0.00	22.3
1H	91	-3183	1025	-121	79	-159	2529	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.46	0.04	0.40	0.00	0.00	22.3
1I	91	-3183	1025	-121	79	-159	2529	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.46	0.04	0.40	0.00	0.00	22.3
1J	91	-3183	1025	-121	79	-159	2529	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.46	0.04	0.40	0.00	0.00	22.3
1K	91	-3183	1025	-121	79	-159	2529	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.46	0.04	0.40	0.00	0.00	22.3
1L	91	-3183	1025	-121	79	-159	2529	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.46	0.04	0.40	0.00	0.00	22.3
1M	91	-3183	1025	-121	79	-159	2529	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.46	0.04	0.40	0.00	0.00	22.3
1N	91	-3183	1025	-121	79	-159	2529	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.46	0.04	0.40	0.00	0.00	22.3
1O	91	-3183	1025	-121	79	-159	2529	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.46	0.04	0.40	0.00	0.00	22.3
1P	91	-3183	1025	-121	79	-159	2529	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.46	0.04	0.40	0.00	0.00	22.3
2	91	-4940	1730	-179	122	-233	3971	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.73	0.07	0.63	0.00	0.00	22.3
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	137	-3183	334	-121	79	-104	2839	3.08	4.62	4.62	3.08	5	0.53	0.03	0.26	0.00	0.00	22.3
1B	137	-3183	334	-121	79	-104	2839	3.08	4.62	4.62	3.08	5	0.53	0.03	0.26	0.00	0.00	22.3
1C	137	-3183	334	-121	79	-104	2839	3.08	4.62	4.62	3.08	5	0.53	0.03	0.26	0.00	0.00	22.3
1D	137	-3183	334	-121	79	-104	2839	3.08	4.62	4.62	3.08	5	0.53	0.03	0.26	0.00	0.00	22.3
1E	137	-3183	334	-121	79	-104	2839	3.08	4.62	4.62	3.08	5	0.53	0.03	0.26	0.00	0.00	22.3
1F	137	-3183	334	-121	79	-104	2839	3.08	4.62	4.62	3.08	5	0.53	0.03	0.26	0.00	0.00	22.3
1G	137	-3183	334	-121	79	-104	2839	3.08	4.62	4.62	3.08	5	0.53	0.03	0.26	0.00	0.00	22.3
1H	137	-3183	334	-121	79	-104	2839	3.08	4.62	4.62	3.08	5	0.53	0.03	0.26	0.00	0.00	22.3
1I	137	-3183	334	-121	79	-104	2839	3.08	4.62	4.62	3.08	5	0.53	0.03	0.26	0.00	0.00	22.3
1J	137	-3183	334	-121	79	-104	2839	3.08	4.62	4.62	3.08	5	0.53	0.03	0.26	0.00	0.00	22.3
1K	137	-3183	334	-121	79	-104	2839	3.08	4.62	4.62	3.08	5	0.53	0.03	0.26	0.00	0.00	22.3
1L	137	-3183	334	-121	79	-104	2839	3.08	4.62	4.62	3.08	5	0.53	0.03	0.26	0.00	0.00	22.3
1M	137	-3183	334	-121	79	-104	2839	3.08	4.62	4.62	3.08	5	0.53	0.03	0.26	0.00	0.00	22.3
1N	137	-3183	334	-121	79	-104	2839	3.08	4.62	4.62	3.08	5	0.53	0.03	0.26	0.00	0.00	22.3
1O	137	-3183	334	-121	79	-104	2839	3.08	4.62	4.62	3.08	5	0.53	0.03	0.26	0.00	0.00	22.3
1P	137	-3183	334	-121	79	-104	2839	3.08	4.62	4.62	3.08	5	0.53	0.03	0.26	0.00	0.00	22.3
2	137	-4940	602	-179	122	-152	4502	3.08	4.62	4.62	3.08	6	0.85	0.04	0.41	0.00	0.00	22.3
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	182	-3183	-357	-121	79	-49	2833	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.53	0.03	0.26	0.00	0.00	22.3
1B	182	-3183	-357	-121	79	-49	2833	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.53	0.03	0.26	0.00	0.00	22.3
1C	182	-3183	-357	-121	79	-49	2833	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.53	0.03	0.26	0.00	0.00	22.3
1D	182	-3183	-357	-121	79	-49	2833	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.53	0.03	0.26	0.00	0.00	22.3
1E	182	-3183	-357	-121	79	-49	2833	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.53	0.03	0.26	0.00	0.00	22.3
1F	182	-3183	-357	-121	79	-49	2833	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.53	0.03	0.26	0.00	0.00	22.3
1G	182	-3183	-357	-121	79	-49	2833	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.53	0.03	0.26	0.00	0.00	22.3
1H	182	-3183	-357	-121	79	-49	2833	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.53	0.03	0.26	0.00	0.00	22.3
1I	182	-3183	-357	-121	79	-49	2833	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.53	0.03	0.26	0.00	0.00	22.3
1J	182	-3183	-357	-121	79	-49	2833	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.53	0.03	0.26	0.00	0.00	22.3
1K	182	-3183	-357	-121	79	-49	2833	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.53	0.03	0.26	0.00	0.00	22.3
1L	182	-3183	-357	-121	79	-49	2833	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.53	0.03	0.26	0.00	0.00	22.3
1M	182	-3183	-357	-121	79	-49	2833	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.53	0.03	0.26	0.00	0.00	22.3
1N	182	-3183	-357	-121	79	-49	2833	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.53	0.03	0.26	0.00	0.00	22.3
1O	182	-3183	-357	-121	79	-49	2833	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.53	0.03	0.26	0.00	0.00	22.3
1P	182	-3183	-357	-121	79	-49	2833	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.53	0.03	0.26	0.00	0.00	22.3
2	182	-4940	-525	-179	122	-70	4520	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.85	0.04	0.39	0.00	0.00	22.3
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	228	-3183	-1048	-121	79	7	2513	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.46	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
1B	228	-3183	-1048	-121	79	7	2513	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.46	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
1C	228	-3183	-1048	-121	79	7	2513	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.46	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
1D	228	-3183	-1048	-121	79	7	2513	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.46	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
1E	228	-3183	-1048	-121	79	7	2513	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.46	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
1F	228	-3183	-1048	-121	79	7	2513	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.46	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
1G	228	-3183	-1048	-121	79	7	2513	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.46	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
1H	228	-3183	-1048	-121	79	7	2513	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.46	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
1I	228	-3183	-1048	-121	79	7	2513	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.46	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
1J	228	-3183	-1048	-121	79	7	2513	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.46	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
1K	228	-3183	-1048	-121	79	7	2513	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.46	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
1L	228	-3183	-1048	-121	79	7	2513	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.46	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
1M	228	-3183	-1048	-121	79	7	2513	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.46	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
1N	228	-3183	-1048	-121	79	7	2513	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.46	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
1O	228	-3183	-1048	-121	79	7	2513	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.46	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
1P	228	-3183	-1048	-121	79	7	2513	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.46	0.05	0.40	0.00	0.00	22.3
2	228	-4940	-1652	-179	122	11	4024	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.74	0.07	0.61	0.00	0.00	22.3
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	273	-3183	-1739	-121	79	62	1878	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.31	0.06	0.54	0.00	0.00	22.3
1B	273	-3183	-1739	-121	79	62	1878	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.31	0.06	0.54	0.00	0.00	22.3
1C	273	-3183	-1739	-121	79	62	1878	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.31	0.06	0.54	0.00	0.00	22.3
1D	273	-3183	-1739	-121	79	62	1878	4.62										

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

qy medio: 7.0000 6.2300 5.4468 18.6768 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	
	cm		kg			kg*m			cmq				Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-1077	12240	-263	217	-364	-18290	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.91	0.15	1.50	5.10	0.13	11.2
1B	0	-1077	12240	-263	217	-364	-18290	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.91	0.15	1.50	5.10	0.13	11.2
1C	0	-1077	12240	-263	217	-364	-18290	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.91	0.15	1.50	5.10	0.13	11.2
1D	0	-1077	12240	-263	217	-364	-18290	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.91	0.15	1.50	5.10	0.13	11.2
1E	0	-1077	12240	-263	217	-364	-18290	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.91	0.15	1.50	5.10	0.13	11.2
1F	0	-1077	12240	-263	217	-364	-18290	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.91	0.15	1.50	5.10	0.13	11.2
1G	0	-1077	12240	-263	217	-364	-18290	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.91	0.15	1.50	5.10	0.13	11.2
1H	0	-1077	12240	-263	217	-364	-18290	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.91	0.15	1.50	5.10	0.13	11.2
1I	0	-1077	12240	-263	217	-364	-18290	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.91	0.15	1.50	5.10	0.13	11.2
1J	0	-1077	12240	-263	217	-364	-18290	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.91	0.15	1.50	5.10	0.13	11.2
1K	0	-1077	12240	-263	217	-364	-18290	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.91	0.15	1.50	5.10	0.13	11.2
1L	0	-1077	12240	-263	217	-364	-18290	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.91	0.15	1.50	5.10	0.13	11.2
1M	0	-1077	12240	-263	217	-364	-18290	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.91	0.15	1.50	5.10	0.13	11.2
1N	0	-1077	12240	-263	217	-364	-18290	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.91	0.15	1.50	5.10	0.13	11.2
1O	0	-1077	12240	-263	217	-364	-18290	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.91	0.15	1.50	5.10	0.13	11.2
1P	0	-1077	12240	-263	217	-364	-18290	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.91	0.15	1.50	5.10	0.13	11.2
2	0	-2407	19440	-425	342	-626	-30100	3.08	9.24	6.16	12.32	2	0.95	0.24	2.43	8.09	0.20	11.2

apost= -- aant= 6.16 ainf= 3.08 asup= 9.24 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	35	-1077	11657	-263	217	-271	-14071	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.87	0.15	1.44	4.85	0.13	11.2
1B	35	-1077	11657	-263	217	-271	-14071	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.87	0.15	1.44	4.85	0.13	11.2
1C	35	-1077	11657	-263	217	-271	-14071	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.87	0.15	1.44	4.85	0.13	11.2
1D	35	-1077	11657	-263	217	-271	-14071	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.87	0.15	1.44	4.85	0.13	11.2
1E	35	-1077	11657	-263	217	-271	-14071	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.87	0.15	1.44	4.85	0.13	11.2
1F	35	-1077	11657	-263	217	-271	-14071	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.87	0.15	1.44	4.85	0.13	11.2
1G	35	-1077	11657	-263	217	-271	-14071	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.87	0.15	1.44	4.85	0.13	11.2
1H	35	-1077	11657	-263	217	-271	-14071	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.87	0.15	1.44	4.85	0.13	11.2
1I	35	-1077	11657	-263	217	-271	-14071	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.87	0.15	1.44	4.85	0.13	11.2
1J	35	-1077	11657	-263	217	-271	-14071	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.87	0.15	1.44	4.85	0.13	11.2
1K	35	-1077	11657	-263	217	-271	-14071	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.87	0.15	1.44	4.85	0.13	11.2
1L	35	-1077	11657	-263	217	-271	-14071	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.87	0.15	1.44	4.85	0.13	11.2
1M	35	-1077	11657	-263	217	-271	-14071	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.87	0.15	1.44	4.85	0.13	11.2
1N	35	-1077	11657	-263	217	-271	-14071	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.87	0.15	1.44	4.85	0.13	11.2
1O	35	-1077	11657	-263	217	-271	-14071	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.87	0.15	1.44	4.85	0.13	11.2
1P	35	-1077	11657	-263	217	-271	-14071	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.87	0.15	1.44	4.85	0.13	11.2
2	35	-2407	18545	-425	342	-476	-23393	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.97	0.23	2.33	7.72	0.20	11.2

apost= -- aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	71	-1077	11075	-263	217	-178	-10059	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.82	0.14	1.37	4.61	0.13	11.2
1B	71	-1077	11075	-263	217	-178	-10059	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.82	0.14	1.37	4.61	0.13	11.2
1C	71	-1077	11075	-263	217	-178	-10059	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.82	0.14	1.37	4.61	0.13	11.2
1D	71	-1077	11075	-263	217	-178	-10059	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.82	0.14	1.37	4.61	0.13	11.2
1E	71	-1077	11075	-263	217	-178	-10059	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.82	0.14	1.37	4.61	0.13	11.2
1F	71	-1077	11075	-263	217	-178	-10059	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.82	0.14	1.37	4.61	0.13	11.2
1G	71	-1077	11075	-263	217	-178	-10059	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.82	0.14	1.37	4.61	0.13	11.2
1H	71	-1077	11075	-263	217	-178	-10059	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.82	0.14	1.37	4.61	0.13	11.2
1I	71	-1077	11075	-263	217	-178	-10059	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.82	0.14	1.37	4.61	0.13	11.2
1J	71	-1077	11075	-263	217	-178	-10059	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.82	0.14	1.37	4.61	0.13	11.2
1K	71	-1077	11075	-263	217	-178	-10059	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.82	0.14	1.37	4.61	0.13	11.2
1L	71	-1077	11075	-263	217	-178	-10059	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.82	0.14	1.37	4.61	0.13	11.2
1M	71	-1077	11075	-263	217	-178	-10059	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.82	0.14	1.37	4.61	0.13	11.2
1N	71	-1077	11075	-263	217	-178	-10059	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.82	0.14	1.37	4.61	0.13	11.2
1O	71	-1077	11075	-263	217	-178	-10059	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.82	0.14	1.37	4.61	0.13	11.2
1P	71	-1077	11075	-263	217	-178	-10059	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.82	0.14	1.37	4.61	0.13	11.2
2	71	-2407	17650	-425	342	-326	-17002	3.08	9.24	4.62	9.24	3	0.83	0.22	2.23	7.35	0.20	11.2

apost= -- aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	106	-1077	10492	-263	217	-85	-6251	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.74	0.13	1.31	4.37	0.13	16.8
1B	106	-1077	10492	-263	217	-85	-6251	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.74	0.13	1.31	4.37	0.13	16.8
1C	106	-1077	10492	-263	217	-85	-6251	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.74	0.13	1.31	4.37	0.13	16.8
1D	106	-1077	10492	-263	217	-85	-6251	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.74	0.13	1.31	4.37	0.13	16.8
1E	106	-1077	10492	-263	217	-85	-6251	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.74	0.13	1.31	4.37	0.13	16.8
1F	106	-1077	10492	-263	217	-85	-6251	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.74	0.13	1.31	4.37	0.13	16.8
1G	106	-1077	10492	-263	217	-85	-6251	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.74	0.13	1.31	4.37	0.13	16.8
1H	106	-1077	10492	-263	217	-85	-6251	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.74	0.13	1.31	4.37	0.13	16.8
1I	106	-1077	10492	-263	217	-85	-6251	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.74	0.13	1.31	4.37	0.13	16.8
1J	106	-1077	10492	-263	217	-85	-6251	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.74	0.13	1.31	4.37	0.13	16.8
1K	106	-1077	10492	-263	217	-85	-6251	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.74	0.13	1.31	4.37	0.13	16.8
1L	106	-1077	10492	-263	217	-85	-6251	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.74	0.13	1.31	4.37	0.13	16.8
1M	106	-1077	10492	-263	217	-85	-6251	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.74	0.13	1.31	4.37	0.13	16.8
1N	106	-1077	10492	-263	217	-85	-6251	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.74	0.13	1.31	4.37	0.13	16.8
1O	106	-1077	10492	-263	217	-85	-6251	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.74	0.13	1.31	4.37	0.13	16.8
1P	106	-1077	10492	-263	217	-85	-6251	3.08	9.24	3.08	9.24	2	0.74	0.13	1.31	4.37	0.13	16.8
2	106	-2407	16755	-425	342	-176	-10927	3.08	9.24	3.08	9.24	4	0.85	0.21	2.12	6.98	0.20	13.6

apost= -- aant= 6.16 ainf= -- asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 13.6 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	141	-1077	9909	-2

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

apost= 6.16			aant= --			ainf= 6.16			asup= --			staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)						
1A	318	-1077	6996	-263	217	473	12273	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.09	0.89	0.00	0.00	16.8
1B	318	-1077	6996	-263	217	473	12273	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.09	0.89	0.00	0.00	16.8
1C	318	-1077	6996	-263	217	473	12273	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.09	0.89	0.00	0.00	16.8
1D	318	-1077	6996	-263	217	473	12273	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.09	0.89	0.00	0.00	16.8
1E	318	-1077	6996	-263	217	473	12273	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.09	0.89	0.00	0.00	16.8
1F	318	-1077	6996	-263	217	473	12273	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.09	0.89	0.00	0.00	16.8
1G	318	-1077	6996	-263	217	473	12273	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.09	0.89	0.00	0.00	16.8
1H	318	-1077	6996	-263	217	473	12273	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.09	0.89	0.00	0.00	16.8
1I	318	-1077	6996	-263	217	473	12273	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.09	0.89	0.00	0.00	16.8
1J	318	-1077	6996	-263	217	473	12273	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.09	0.89	0.00	0.00	16.8
1K	318	-1077	6996	-263	217	473	12273	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.09	0.89	0.00	0.00	16.8
1L	318	-1077	6996	-263	217	473	12273	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.09	0.89	0.00	0.00	16.8
1M	318	-1077	6996	-263	217	473	12273	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.09	0.89	0.00	0.00	16.8
1N	318	-1077	6996	-263	217	473	12273	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.09	0.89	0.00	0.00	16.8
1O	318	-1077	6996	-263	217	473	12273	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.09	0.89	0.00	0.00	16.8
1P	318	-1077	6996	-263	217	473	12273	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.09	0.89	0.00	0.00	16.8
2	318	-2407	11385	-425	342	724	18879	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.92	0.15	1.34	4.74	0.20	16.8

apost= 6.16			aant= --			ainf= 6.16			asup= --			staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)						
1A	353	-1077	6413	-263	217	566	14640	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.91	0.09	0.83	0.00	0.00	16.8
1B	353	-1077	6413	-263	217	566	14640	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.91	0.09	0.83	0.00	0.00	16.8
1C	353	-1077	6413	-263	217	566	14640	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.91	0.09	0.83	0.00	0.00	16.8
1D	353	-1077	6413	-263	217	566	14640	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.91	0.09	0.83	0.00	0.00	16.8
1E	353	-1077	6413	-263	217	566	14640	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.91	0.09	0.83	0.00	0.00	16.8
1F	353	-1077	6413	-263	217	566	14640	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.91	0.09	0.83	0.00	0.00	16.8
1G	353	-1077	6413	-263	217	566	14640	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.91	0.09	0.83	0.00	0.00	16.8
1H	353	-1077	6413	-263	217	566	14640	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.91	0.09	0.83	0.00	0.00	16.8
1I	353	-1077	6413	-263	217	566	14640	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.91	0.09	0.83	0.00	0.00	16.8
1J	353	-1077	6413	-263	217	566	14640	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.91	0.09	0.83	0.00	0.00	16.8
1K	353	-1077	6413	-263	217	566	14640	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.91	0.09	0.83	0.00	0.00	16.8
1L	353	-1077	6413	-263	217	566	14640	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.91	0.09	0.83	0.00	0.00	16.8
1M	353	-1077	6413	-263	217	566	14640	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.91	0.09	0.83	0.00	0.00	16.8
1N	353	-1077	6413	-263	217	566	14640	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.91	0.09	0.83	0.00	0.00	16.8
1O	353	-1077	6413	-263	217	566	14640	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.91	0.09	0.83	0.00	0.00	16.8
1P	353	-1077	6413	-263	217	566	14640	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.91	0.09	0.83	0.00	0.00	16.8
2	353	-2407	10490	-425	342	875	22740	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.94	0.14	1.19	4.37	0.20	16.8

apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 70 NI 13491 NF 13492 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 5.7400 5.0184 17.7584 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice resistenza			aswta	aswto	PASSO
													Fx,M	Bielle	V,Mx			
cm		kg			kg*m			cmq										
1A	0	-1027	1546	207	83	503	14470	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.90	0.02	0.22	0.00	0.00	16.8
1B	0	-1027	1546	207	83	503	14470	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.90	0.02	0.22	0.00	0.00	16.8
1C	0	-1027	1546	207	83	503	14470	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.90	0.02	0.22	0.00	0.00	16.8
1D	0	-1027	1546	207	83	503	14470	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.90	0.02	0.22	0.00	0.00	16.8
1E	0	-1027	1546	207	83	503	14470	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.90	0.02	0.22	0.00	0.00	16.8
1F	0	-1027	1546	207	83	503	14470	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.90	0.02	0.22	0.00	0.00	16.8
1G	0	-1027	1546	207	83	503	14470	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.90	0.02	0.22	0.00	0.00	16.8
1H	0	-1027	1546	207	83	503	14470	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.90	0.02	0.22	0.00	0.00	16.8
1I	0	-1027	1546	207	83	503	14470	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.90	0.02	0.22	0.00	0.00	16.8
1J	0	-1027	1546	207	83	503	14470	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.90	0.02	0.22	0.00	0.00	16.8
1K	0	-1027	1546	207	83	503	14470	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.90	0.02	0.22	0.00	0.00	16.8
1L	0	-1027	1546	207	83	503	14470	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.90	0.02	0.22	0.00	0.00	16.8
1M	0	-1027	1546	207	83	503	14470	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.90	0.02	0.22	0.00	0.00	16.8
1N	0	-1027	1546	207	83	503	14470	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.90	0.02	0.22	0.00	0.00	16.8
1O	0	-1027	1546	207	83	503	14470	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.90	0.02	0.22	0.00	0.00	16.8
1P	0	-1027	1546	207	83	503	14470	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.90	0.02	0.22	0.00	0.00	16.8
2	0	-2357	2607	270	115	673	22470	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.93	0.04	0.31	0.00	0.00	16.8

apost= 6.16			aant= --			ainf= 6.16			asup= --			staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)						
1A	33	-1027	1033	207	83	436	14890	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.92	0.02	0.16	0.00	0.00	16.8
1B	33	-1027	1033	207	83	436	14890	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.92	0.02	0.16	0.00	0.00	16.8
1C	33	-1027	1033	207	83	436	14890	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.92	0.02	0.16	0.00	0.00	16.8
1D	33	-1027	1033	207	83	436	14890	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.92	0.02	0.16	0.00	0.00	16.8
1E	33	-1027	1033	207	83	436	14890	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.92	0.02	0.16	0.00	0.00	16.8
1F	33	-1027	1033	207	83	436	14890	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.92	0.02	0.16	0.00	0.00	16.8
1G	33	-1027	1033	207	83	436	14890	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.92	0.02	0.16	0.00	0.00	16.8
1H	33	-1027	1033	207	83	436	14890	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.92	0.02	0.16	0.00	0.00	16.8
1I	33	-1027	1033	207	83	436	14890	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.92	0.02	0.16	0.00	0.00	16.8
1J	33	-1027	1033	207	83	436	14890	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.92	0.02	0.16	0.00	0.00	16.8
1K	33	-1027	1033	207	83	436	14890	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.92	0.02	0.16	0.00	0.00	16.8
1L	33	-1027	1033	207	83	436	14890	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.92	0.02	0.16	0.00	0.00	16.8
1M	33	-1027	1033	207	83	436	14890	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.92	0.02	0.16	0.00	0.00	16.8
1N	33	-1027	1033	207	83	436	14890	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.92	0.02	0.16	0.00	0.00	16.8
1O	33	-1027	1033	207	83	436	14890	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.92	0.02	0.16	0.00	0.00	16.8
1P	33	-1027	1033	207	83	436	14890	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.92	0.02	0.16	0.00	0.00	16.8
2	33	-2357	1823	270	115	586	23191	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.96	0.03	0.24	0.00	0.00	16.8

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1N	195	-1027	-1531	207	83	99	14488	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.90	0.02	0.22	0.00	0.00	16.8
10	195	-1027	-1531	207	83	99	14488	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.90	0.02	0.22	0.00	0.00	16.8
1P	195	-1027	-1531	207	83	99	14488	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.90	0.02	0.22	0.00	0.00	16.8
2	195	-2357	-2099	270	115	147	22967	9.24	3.08	9.24	3.08	4	0.95	0.03	0.27	0.00	0.00	16.8

apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	228	-1027	-2044	207	83	31	13906	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.86	0.03	0.27	0.00	0.00	16.8
1B	228	-1027	-2044	207	83	31	13906	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.86	0.03	0.27	0.00	0.00	16.8
1C	228	-1027	-2044	207	83	31	13906	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.86	0.03	0.27	0.00	0.00	16.8
1D	228	-1027	-2044	207	83	31	13906	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.86	0.03	0.27	0.00	0.00	16.8
1E	228	-1027	-2044	207	83	31	13906	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.86	0.03	0.27	0.00	0.00	16.8
1F	228	-1027	-2044	207	83	31	13906	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.86	0.03	0.27	0.00	0.00	16.8
1G	228	-1027	-2044	207	83	31	13906	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.86	0.03	0.27	0.00	0.00	16.8
1H	228	-1027	-2044	207	83	31	13906	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.86	0.03	0.27	0.00	0.00	16.8
1I	228	-1027	-2044	207	83	31	13906	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.86	0.03	0.27	0.00	0.00	16.8
1J	228	-1027	-2044	207	83	31	13906	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.86	0.03	0.27	0.00	0.00	16.8
1K	228	-1027	-2044	207	83	31	13906	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.86	0.03	0.27	0.00	0.00	16.8
1L	228	-1027	-2044	207	83	31	13906	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.86	0.03	0.27	0.00	0.00	16.8
1M	228	-1027	-2044	207	83	31	13906	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.86	0.03	0.27	0.00	0.00	16.8
1N	228	-1027	-2044	207	83	31	13906	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.86	0.03	0.27	0.00	0.00	16.8
1O	228	-1027	-2044	207	83	31	13906	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.86	0.03	0.27	0.00	0.00	16.8
1P	228	-1027	-2044	207	83	31	13906	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.86	0.03	0.27	0.00	0.00	16.8
2	228	-2357	-2884	270	115	59	22156	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.91	0.04	0.34	0.00	0.00	16.8

apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	260	-1027	-2557	207	83	-36	13158	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.03	0.33	0.00	0.00	16.8
1B	260	-1027	-2557	207	83	-36	13158	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.03	0.33	0.00	0.00	16.8
1C	260	-1027	-2557	207	83	-36	13158	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.03	0.33	0.00	0.00	16.8
1D	260	-1027	-2557	207	83	-36	13158	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.03	0.33	0.00	0.00	16.8
1E	260	-1027	-2557	207	83	-36	13158	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.03	0.33	0.00	0.00	16.8
1F	260	-1027	-2557	207	83	-36	13158	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.03	0.33	0.00	0.00	16.8
1G	260	-1027	-2557	207	83	-36	13158	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.03	0.33	0.00	0.00	16.8
1H	260	-1027	-2557	207	83	-36	13158	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.03	0.33	0.00	0.00	16.8
1I	260	-1027	-2557	207	83	-36	13158	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.03	0.33	0.00	0.00	16.8
1J	260	-1027	-2557	207	83	-36	13158	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.03	0.33	0.00	0.00	16.8
1K	260	-1027	-2557	207	83	-36	13158	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.03	0.33	0.00	0.00	16.8
1L	260	-1027	-2557	207	83	-36	13158	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.03	0.33	0.00	0.00	16.8
1M	260	-1027	-2557	207	83	-36	13158	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.03	0.33	0.00	0.00	16.8
1N	260	-1027	-2557	207	83	-36	13158	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.03	0.33	0.00	0.00	16.8
1O	260	-1027	-2557	207	83	-36	13158	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.03	0.33	0.00	0.00	16.8
1P	260	-1027	-2557	207	83	-36	13158	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.81	0.03	0.33	0.00	0.00	16.8
2	260	-2357	-3668	270	115	-29	21089	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.87	0.05	0.41	0.00	0.00	16.8

apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	293	-1027	-3070	207	83	-103	12242	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.76	0.04	0.39	0.00	0.00	16.8
1B	293	-1027	-3070	207	83	-103	12242	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.76	0.04	0.39	0.00	0.00	16.8
1C	293	-1027	-3070	207	83	-103	12242	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.76	0.04	0.39	0.00	0.00	16.8
1D	293	-1027	-3070	207	83	-103	12242	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.76	0.04	0.39	0.00	0.00	16.8
1E	293	-1027	-3070	207	83	-103	12242	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.76	0.04	0.39	0.00	0.00	16.8
1F	293	-1027	-3070	207	83	-103	12242	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.76	0.04	0.39	0.00	0.00	16.8
1G	293	-1027	-3070	207	83	-103	12242	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.76	0.04	0.39	0.00	0.00	16.8
1H	293	-1027	-3070	207	83	-103	12242	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.76	0.04	0.39	0.00	0.00	16.8
1I	293	-1027	-3070	207	83	-103	12242	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.76	0.04	0.39	0.00	0.00	16.8
1J	293	-1027	-3070	207	83	-103	12242	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.76	0.04	0.39	0.00	0.00	16.8
1K	293	-1027	-3070	207	83	-103	12242	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.76	0.04	0.39	0.00	0.00	16.8
1L	293	-1027	-3070	207	83	-103	12242	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.76	0.04	0.39	0.00	0.00	16.8
1M	293	-1027	-3070	207	83	-103	12242	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.76	0.04	0.39	0.00	0.00	16.8
1N	293	-1027	-3070	207	83	-103	12242	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.76	0.04	0.39	0.00	0.00	16.8
1O	293	-1027	-3070	207	83	-103	12242	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.76	0.04	0.39	0.00	0.00	16.8
1P	293	-1027	-3070	207	83	-103	12242	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.76	0.04	0.39	0.00	0.00	16.8
2	293	-2357	-4453	270	115	-117	19767	3.08	9.24	9.24	3.08	5	0.97	0.06	0.51	0.00	0.00	16.8

apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	326	-1027	-3583	207	83	-171	11160	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.91	0.05	0.45	0.00	0.00	16.8
1B	326	-1027	-3583	207	83	-171	11160	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.91	0.05	0.45	0.00	0.00	16.8
1C	326	-1027	-3583	207	83	-171	11160	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.91	0.05	0.45	0.00	0.00	16.8
1D	326	-1027	-3583	207	83	-171	11160	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.91	0.05	0.45	0.00	0.00	16.8
1E	326	-1027	-3583	207	83	-171	11160	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.91	0.05	0.45	0.00	0.00	16.8
1F	326	-1027	-3583	207	83	-171	11160	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.91	0.05	0.45	0.00	0.00	16.8
1G	326	-1027	-3583	207	83	-171	11160	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.91	0.05	0.45	0.00	0.00	16.8
1H	326	-1027	-3583	207	83	-171	11160	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.91	0.05	0.45	0.00	0.00	16.8
1I	326	-1027	-3583	207	83	-171	11160	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.91	0.05	0.45	0.00	0.00	16.8
1J	326	-1027	-3583	207	83	-171	11160	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.91	0.05	0.45	0.00	0.00	16.8
1K	326	-1027	-3583	207	83	-171	11160	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.91	0.05	0.45	0.00	0.00	16.8
1L	326	-1027	-3583	207	83	-171	11160	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.91	0.05	0.45	0.00	0.00	16.8
1M	326	-1027	-3583	207	83	-171	11160	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.91	0.05	0.45	0.00	0.00	16.8
1N	326	-1027	-3583	207	83	-171	11160	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.91	0.05	0.45	0.00	0.00	16.8
1O	326	-1027	-3583	207	83	-171	11160	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.91	0.05	0.45	0.00	0.00	16.8
1P	326	-1027	-3583	207	83	-171	11160	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.91	0.05	0.45	0.00	0.00	16.8
2	326	-2357	-5237	270	115	-204	18190	3.08	9.24	9.24	3.08	4	0.89	0.07	0.59	0.00	0.00	16.8

apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 71 NI 13492 NF 13838 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 5.7400 5.0184 17.7584 kg/cm

armatura base = 4×1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq				Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m		cm	
1A	0	-1048	-7878	171	-563	206	11130	9.24	3.08	9.24	3.08	3	0.91	0.12	1.22	3.28	0.32	16.8
1B	0	-1048	-7878	171	-563	206	11130	9.24	3.08	9.24	3.08	3	0.91	0.12	1.22	3.28	0.32	16.8
1C	0	-1048	-7878	171	-563	206	11130	9.24	3.08	9.24	3.08	3	0.91	0.12	1.22	3.28	0.32	16.8
1D	0	-1048	-7878	171	-563	206	11130	9.24	3.08	9.24	3.08	3	0.91	0.12	1.22	3.28	0.32	16.8
1E	0	-1048	-7878	171	-563	206	11130	9.24	3.08	9.24	3.08	3	0.91	0.12	1.22	3.28	0.32	16.8
1F	0	-1048	-7878	171	-563	206	11130	9.24	3.08	9.24	3.08	3	0.91	0.12	1.22	3.28	0.32	16.8
1G	0	-1048	-7878	171	-563	206	11130	9.24	3.08	9.24	3.08	3	0.91	0.12	1.22	3.28	0.32	16.8
1H	0	-1048	-7878	171	-563	206	11130	9.24	3.08	9.24	3.08	3	0.91	0.12	1.22	3.28	0.32	16.8
1I	0	-1048	-7878	171	-563	206	11130	9.24	3.08	9.24	3.08	3	0.91	0.12	1.22	3.28	0.32	16.8
1J	0	-1048	-7878	171	-563	206	11130	9.24	3.08	9.24	3.08	3	0.91	0.12	1.22	3.28	0.32	16.8
1K	0	-1048	-7878	171	-563	206	11130	9.24	3.08	9.24	3.08	3	0.91	0.12	1.22	3.28	0.32	16.8
1L	0	-1048	-7878	171	-563	206	11130	9.24	3.08	9.24	3.08	3	0.91	0.12	1.22	3.28	0.32	16.8
1M	0	-1048	-7878	171	-563	206	11130	9.24	3.08	9.24	3.08	3	0.91	0.12	1.22	3.28	0.32	16.8
1N	0	-1048	-7878	171	-563	206	11130	9.24	3.08	9.24	3.08	3	0.91	0.12	1.22	3.28	0.32	16.8
1O	0	-1048	-7878	171	-563	206	11130	9.24	3.08	9.24	3.08	3	0.91	0.12	1.22	3.28	0.32	16.8
1P	0	-1048	-7878	171	-563	206	11130	9.24	3.08	9.24	3.08	3	0.91	0.12	1.22	3.28	0.32	16.8
2	0	-2407	-12190	183	-924	214	18140	9.24	4.62	9.24	3.08	4	0.89	0.19	1.77	5.08	0.53	16.4
apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.4 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	33	-1048	-8394	171	-563	150	8462	9.24	3.08	9.24	3.08	3	0.68	0.13	1.28	3.50	0.32	16.8
1B	33	-1048	-8394	171	-563	150	8462	9.24	3.08	9.24	3.08	3	0.68	0.13	1.28	3.50	0.32	16.8
1C	33	-1048	-8394	171	-563	150	8462	9.24	3.08	9.24	3.08	3	0.68	0.13	1.28	3.50	0.32	16.8
1D	33	-1048	-8394	171	-563	150	8462	9.24	3.08	9.24	3.08	3	0.68	0.13	1.28	3.50	0.32	16.8
1E	33	-1048	-8394	171	-563	150	8462	9.24	3.08	9.24	3.08	3	0.68	0.13	1.28	3.50	0.32	16.8
1F	33	-1048	-8394	171	-563	150	8462	9.24	3.08	9.24	3.08	3	0.68	0.13	1.28	3.50	0.32	16.8
1G	33	-1048	-8394	171	-563	150	8462	9.24	3.08	9.24	3.08	3	0.68	0.13	1.28	3.50	0.32	16.8
1H	33	-1048	-8394	171	-563	150	8462	9.24	3.08	9.24	3.08	3	0.68	0.13	1.28	3.50	0.32	16.8
1I	33	-1048	-8394	171	-563	150	8462	9.24	3.08	9.24	3.08	3	0.68	0.13	1.28	3.50	0.32	16.8
1J	33	-1048	-8394	171	-563	150	8462	9.24	3.08	9.24	3.08	3	0.68	0.13	1.28	3.50	0.32	16.8
1K	33	-1048	-8394	171	-563	150	8462	9.24	3.08	9.24	3.08	3	0.68	0.13	1.28	3.50	0.32	16.8
1L	33	-1048	-8394	171	-563	150	8462	9.24	3.08	9.24	3.08	3	0.68	0.13	1.28	3.50	0.32	16.8
1M	33	-1048	-8394	171	-563	150	8462	9.24	3.08	9.24	3.08	3	0.68	0.13	1.28	3.50	0.32	16.8
1N	33	-1048	-8394	171	-563	150	8462	9.24	3.08	9.24	3.08	3	0.68	0.13	1.28	3.50	0.32	16.8
1O	33	-1048	-8394	171	-563	150	8462	9.24	3.08	9.24	3.08	3	0.68	0.13	1.28	3.50	0.32	16.8
1P	33	-1048	-8394	171	-563	150	8462	9.24	3.08	9.24	3.08	3	0.68	0.13	1.28	3.50	0.32	16.8
2	33	-2407	-12980	183	-924	154	14013	9.24	4.62	9.24	3.08	4	0.84	0.20	1.95	5.40	0.53	15.5
apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 15.5 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	66	-1048	-8910	171	-563	94	5625	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.66	0.13	1.34	3.71	0.32	16.8
1B	66	-1048	-8910	171	-563	94	5625	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.66	0.13	1.34	3.71	0.32	16.8
1C	66	-1048	-8910	171	-563	94	5625	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.66	0.13	1.34	3.71	0.32	16.8
1D	66	-1048	-8910	171	-563	94	5625	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.66	0.13	1.34	3.71	0.32	16.8
1E	66	-1048	-8910	171	-563	94	5625	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.66	0.13	1.34	3.71	0.32	16.8
1F	66	-1048	-8910	171	-563	94	5625	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.66	0.13	1.34	3.71	0.32	16.8
1G	66	-1048	-8910	171	-563	94	5625	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.66	0.13	1.34	3.71	0.32	16.8
1H	66	-1048	-8910	171	-563	94	5625	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.66	0.13	1.34	3.71	0.32	16.8
1I	66	-1048	-8910	171	-563	94	5625	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.66	0.13	1.34	3.71	0.32	16.8
1J	66	-1048	-8910	171	-563	94	5625	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.66	0.13	1.34	3.71	0.32	16.8
1K	66	-1048	-8910	171	-563	94	5625	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.66	0.13	1.34	3.71	0.32	16.8
1L	66	-1048	-8910	171	-563	94	5625	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.66	0.13	1.34	3.71	0.32	16.8
1M	66	-1048	-8910	171	-563	94	5625	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.66	0.13	1.34	3.71	0.32	16.8
1N	66	-1048	-8910	171	-563	94	5625	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.66	0.13	1.34	3.71	0.32	16.8
1O	66	-1048	-8910	171	-563	94	5625	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.66	0.13	1.34	3.71	0.32	16.8
1P	66	-1048	-8910	171	-563	94	5625	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.66	0.13	1.34	3.71	0.32	16.8
2	66	-2407	-13770	183	-924	94	9626	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.75	0.21	2.13	5.73	0.53	14.8
apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 14.8 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	98	-1048	-9427	171	-563	38	2618	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.29	0.14	1.40	3.93	0.32	16.8
1B	98	-1048	-9427	171	-563	38	2618	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.29	0.14	1.40	3.93	0.32	16.8
1C	98	-1048	-9427	171	-563	38	2618	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.29	0.14	1.40	3.93	0.32	16.8
1D	98	-1048	-9427	171	-563	38	2618	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.29	0.14	1.40	3.93	0.32	16.8
1E	98	-1048	-9427	171	-563	38	2618	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.29	0.14	1.40	3.93	0.32	16.8
1F	98	-1048	-9427	171	-563	38	2618	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.29	0.14	1.40	3.93	0.32	16.8
1G	98	-1048	-9427	171	-563	38	2618	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.29	0.14	1.40	3.93	0.32	16.8
1H	98	-1048	-9427	171	-563	38												

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1C	295	-1048	-12524	171	-563	-299	-18978	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.95	0.18	1.74	5.21	0.32	11.2
1D	295	-1048	-12524	171	-563	-299	-18978	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.95	0.18	1.74	5.21	0.32	11.2
1E	295	-1048	-12524	171	-563	-299	-18978	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.95	0.18	1.74	5.21	0.32	11.2
1F	295	-1048	-12524	171	-563	-299	-18978	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.95	0.18	1.74	5.21	0.32	11.2
1G	295	-1048	-12524	171	-563	-299	-18978	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.95	0.18	1.74	5.21	0.32	11.2
1H	295	-1048	-12524	171	-563	-299	-18978	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.95	0.18	1.74	5.21	0.32	11.2
1I	295	-1048	-12524	171	-563	-299	-18978	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.95	0.18	1.74	5.21	0.32	11.2
1J	295	-1048	-12524	171	-563	-299	-18978	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.95	0.18	1.74	5.21	0.32	11.2
1K	295	-1048	-12524	171	-563	-299	-18978	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.95	0.18	1.74	5.21	0.32	11.2
1L	295	-1048	-12524	171	-563	-299	-18978	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.95	0.18	1.74	5.21	0.32	11.2
1M	295	-1048	-12524	171	-563	-299	-18978	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.95	0.18	1.74	5.21	0.32	11.2
1N	295	-1048	-12524	171	-563	-299	-18978	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.95	0.18	1.74	5.21	0.32	11.2
1O	295	-1048	-12524	171	-563	-299	-18978	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.95	0.18	1.74	5.21	0.32	11.2
1P	295	-1048	-12524	171	-563	-299	-18978	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.95	0.18	1.74	5.21	0.32	11.2
2	295	-2407	-19300	183	-924	-325	-28331	4.62	9.24	6.16	12.32	3	0.89	0.27	2.77	8.04	0.53	11.0

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 3.08 asup= 9.24 staffe= 2 d 8 / 11.0 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	328	-1048	-13040	171	-563	-355	-21214	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.89	0.18	1.80	5.43	0.32	11.2
1B	328	-1048	-13040	171	-563	-355	-21214	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.89	0.18	1.80	5.43	0.32	11.2
1C	328	-1048	-13040	171	-563	-355	-21214	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.89	0.18	1.80	5.43	0.32	11.2
1D	328	-1048	-13040	171	-563	-355	-21214	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.89	0.18	1.80	5.43	0.32	11.2
1E	328	-1048	-13040	171	-563	-355	-21214	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.89	0.18	1.80	5.43	0.32	11.2
1F	328	-1048	-13040	171	-563	-355	-21214	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.89	0.18	1.80	5.43	0.32	11.2
1G	328	-1048	-13040	171	-563	-355	-21214	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.89	0.18	1.80	5.43	0.32	11.2
1H	328	-1048	-13040	171	-563	-355	-21214	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.89	0.18	1.80	5.43	0.32	11.2
1I	328	-1048	-13040	171	-563	-355	-21214	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.89	0.18	1.80	5.43	0.32	11.2
1J	328	-1048	-13040	171	-563	-355	-21214	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.89	0.18	1.80	5.43	0.32	11.2
1K	328	-1048	-13040	171	-563	-355	-21214	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.89	0.18	1.80	5.43	0.32	11.2
1L	328	-1048	-13040	171	-563	-355	-21214	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.89	0.18	1.80	5.43	0.32	11.2
1M	328	-1048	-13040	171	-563	-355	-21214	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.89	0.18	1.80	5.43	0.32	11.2
1N	328	-1048	-13040	171	-563	-355	-21214	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.89	0.18	1.80	5.43	0.32	11.2
1O	328	-1048	-13040	171	-563	-355	-21214	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.89	0.18	1.80	5.43	0.32	11.2
1P	328	-1048	-13040	171	-563	-355	-21214	3.08	9.24	6.16	9.24	2	0.89	0.18	1.80	5.43	0.32	11.2
2	328	-2407	-20090	183	-924	-385	-31776	4.62	9.24	7.70	13.85	3	0.90	0.28	2.86	8.37	0.53	10.7

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 4.62 asup= 10.78 staffe= 2 d 8 / 10.7 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 72 NI 11813 NF 13855 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 6.2300 5.4468 18.6768 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-404	9384	-479	558	-906	-11360	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.94	0.14	1.38	3.91	0.32	11.2
1B	0	-404	9384	-479	558	-906	-11360	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.94	0.14	1.38	3.91	0.32	11.2
1C	0	-404	9384	-479	558	-906	-11360	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.94	0.14	1.38	3.91	0.32	11.2
1D	0	-404	9384	-479	558	-906	-11360	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.94	0.14	1.38	3.91	0.32	11.2
1E	0	-404	9384	-479	558	-906	-11360	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.94	0.14	1.38	3.91	0.32	11.2
1F	0	-404	9384	-479	558	-906	-11360	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.94	0.14	1.38	3.91	0.32	11.2
1G	0	-404	9384	-479	558	-906	-11360	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.94	0.14	1.38	3.91	0.32	11.2
1H	0	-404	9384	-479	558	-906	-11360	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.94	0.14	1.38	3.91	0.32	11.2
1I	0	-404	9384	-479	558	-906	-11360	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.94	0.14	1.38	3.91	0.32	11.2
1J	0	-404	9384	-479	558	-906	-11360	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.94	0.14	1.38	3.91	0.32	11.2
1K	0	-404	9384	-479	558	-906	-11360	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.94	0.14	1.38	3.91	0.32	11.2
1L	0	-404	9384	-479	558	-906	-11360	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.94	0.14	1.38	3.91	0.32	11.2
1M	0	-404	9384	-479	558	-906	-11360	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.94	0.14	1.38	3.91	0.32	11.2
1N	0	-404	9384	-479	558	-906	-11360	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.94	0.14	1.38	3.91	0.32	11.2
1O	0	-404	9384	-479	558	-906	-11360	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.94	0.14	1.38	3.91	0.32	11.2
1P	0	-404	9384	-479	558	-906	-11360	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.94	0.14	1.38	3.91	0.32	11.2
2	0	-861	14830	-707	889	-1350	-18880	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.95	0.22	2.19	6.18	0.51	11.2

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	35	-404	8801	-479	558	-737	-8149	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.67	0.13	1.31	3.66	0.32	11.2
1B	35	-404	8801	-479	558	-737	-8149	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.67	0.13	1.31	3.66	0.32	11.2
1C	35	-404	8801	-479	558	-737	-8149	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.67	0.13	1.31	3.66	0.32	11.2
1D	35	-404	8801	-479	558	-737	-8149	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.67	0.13	1.31	3.66	0.32	11.2
1E	35	-404	8801	-479	558	-737	-8149	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.67	0.13	1.31	3.66	0.32	11.2
1F	35	-404	8801	-479	558	-737	-8149	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.67	0.13	1.31	3.66	0.32	11.2
1G	35	-404	8801	-479	558	-737	-8149	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.67	0.13	1.31	3.66	0.32	11.2
1H	35	-404	8801	-479	558	-737	-8149	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.67	0.13	1.31	3.66	0.32	11.2
1I	35	-404	8801	-479	558	-737	-8149	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.67	0.13	1.31	3.66	0.32	11.2
1J	35	-404	8801	-479	558	-737	-8149	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.67	0.13	1.31	3.66	0.32	11.2
1K	35	-404	8801	-479	558	-737	-8149	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.67	0.13	1.31	3.66	0.32	11.2
1L	35	-404	8801	-479	558	-737	-8149	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.67	0.13	1.31	3.66	0.32	11.2
1M	35	-404	8801	-479	558	-737	-8149	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.67	0.13	1.31	3.66	0.32	11.2
1N	35	-404	8801	-479	558	-737	-8149	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.67	0.13	1.31	3.66	0.32	11.2
1O	35	-404	8801	-479	558	-737	-8149	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.67	0.13	1.31	3.66	0.32	11.2
1P	35	-404	8801	-479	558	-737	-8149	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.67	0.13	1.31	3.66	0.32	11.2
2	35	-861	13934	-707	889	-1101	-13803	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.86	0.21	2.09	5.80	0.51	11.2

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	71	-404	8219	-479	558	-568	-5145	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.63	0.13	1.25	3.42	0.32	11.2
1B	71	-404	8219	-479	558	-568	-5145	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.63	0.13	1.25	3.42	0.32	11.2
1C	71	-404	8219	-479	558	-568	-5145	3.08	9.24	4.62	9.24	2	0.63	0.13	1.25	3.42	0.32	11.2

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	247	-404	5307	-479	558	277	6795	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.84	0.09	0.93	0.00	0.00	16.8
1B	247	-404	5307	-479	558	277	6795	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.84	0.09	0.93	0.00	0.00	16.8
1C	247	-404	5307	-479	558	277	6795	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.84	0.09	0.93	0.00	0.00	16.8
1D	247	-404	5307	-479	558	277	6795	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.84	0.09	0.93	0.00	0.00	16.8
1E	247	-404	5307	-479	558	277	6795	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.84	0.09	0.93	0.00	0.00	16.8
1F	247	-404	5307	-479	558	277	6795	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.84	0.09	0.93	0.00	0.00	16.8
1G	247	-404	5307	-479	558	277	6795	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.84	0.09	0.93	0.00	0.00	16.8
1H	247	-404	5307	-479	558	277	6795	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.84	0.09	0.93	0.00	0.00	16.8
1I	247	-404	5307	-479	558	277	6795	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.84	0.09	0.93	0.00	0.00	16.8
1J	247	-404	5307	-479	558	277	6795	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.84	0.09	0.93	0.00	0.00	16.8
1K	247	-404	5307	-479	558	277	6795	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.84	0.09	0.93	0.00	0.00	16.8
1L	247	-404	5307	-479	558	277	6795	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.84	0.09	0.93	0.00	0.00	16.8
1M	247	-404	5307	-479	558	277	6795	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.84	0.09	0.93	0.00	0.00	16.8
1N	247	-404	5307	-479	558	277	6795	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.84	0.09	0.93	0.00	0.00	16.8
1O	247	-404	5307	-479	558	277	6795	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.84	0.09	0.93	0.00	0.00	16.8
1P	247	-404	5307	-479	558	277	6795	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.84	0.09	0.93	0.00	0.00	16.8
2	247	-861	8557	-707	889	396	10019	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.82	0.15	1.49	3.56	0.51	16.8

apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	282	-404	4724	-479	558	446	8565	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.71	0.08	0.86	0.00	0.00	16.8
1B	282	-404	4724	-479	558	446	8565	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.71	0.08	0.86	0.00	0.00	16.8
1C	282	-404	4724	-479	558	446	8565	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.71	0.08	0.86	0.00	0.00	16.8
1D	282	-404	4724	-479	558	446	8565	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.71	0.08	0.86	0.00	0.00	16.8
1E	282	-404	4724	-479	558	446	8565	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.71	0.08	0.86	0.00	0.00	16.8
1F	282	-404	4724	-479	558	446	8565	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.71	0.08	0.86	0.00	0.00	16.8
1G	282	-404	4724	-479	558	446	8565	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.71	0.08	0.86	0.00	0.00	16.8
1H	282	-404	4724	-479	558	446	8565	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.71	0.08	0.86	0.00	0.00	16.8
1I	282	-404	4724	-479	558	446	8565	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.71	0.08	0.86	0.00	0.00	16.8
1J	282	-404	4724	-479	558	446	8565	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.71	0.08	0.86	0.00	0.00	16.8
1K	282	-404	4724	-479	558	446	8565	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.71	0.08	0.86	0.00	0.00	16.8
1L	282	-404	4724	-479	558	446	8565	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.71	0.08	0.86	0.00	0.00	16.8
1M	282	-404	4724	-479	558	446	8565	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.71	0.08	0.86	0.00	0.00	16.8
1N	282	-404	4724	-479	558	446	8565	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.71	0.08	0.86	0.00	0.00	16.8
1O	282	-404	4724	-479	558	446	8565	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.71	0.08	0.86	0.00	0.00	16.8
1P	282	-404	4724	-479	558	446	8565	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.71	0.08	0.86	0.00	0.00	16.8
2	282	-861	7661	-707	889	645	12882	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.80	0.14	1.38	3.19	0.51	16.8

apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	318	-404	4142	-479	558	615	10131	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.84	0.08	0.80	0.00	0.00	16.8
1B	318	-404	4142	-479	558	615	10131	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.84	0.08	0.80	0.00	0.00	16.8
1C	318	-404	4142	-479	558	615	10131	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.84	0.08	0.80	0.00	0.00	16.8
1D	318	-404	4142	-479	558	615	10131	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.84	0.08	0.80	0.00	0.00	16.8
1E	318	-404	4142	-479	558	615	10131	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.84	0.08	0.80	0.00	0.00	16.8
1F	318	-404	4142	-479	558	615	10131	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.84	0.08	0.80	0.00	0.00	16.8
1G	318	-404	4142	-479	558	615	10131	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.84	0.08	0.80	0.00	0.00	16.8
1H	318	-404	4142	-479	558	615	10131	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.84	0.08	0.80	0.00	0.00	16.8
1I	318	-404	4142	-479	558	615	10131	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.84	0.08	0.80	0.00	0.00	16.8
1J	318	-404	4142	-479	558	615	10131	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.84	0.08	0.80	0.00	0.00	16.8
1K	318	-404	4142	-479	558	615	10131	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.84	0.08	0.80	0.00	0.00	16.8
1L	318	-404	4142	-479	558	615	10131	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.84	0.08	0.80	0.00	0.00	16.8
1M	318	-404	4142	-479	558	615	10131	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.84	0.08	0.80	0.00	0.00	16.8
1N	318	-404	4142	-479	558	615	10131	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.84	0.08	0.80	0.00	0.00	16.8
1O	318	-404	4142	-479	558	615	10131	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.84	0.08	0.80	0.00	0.00	16.8
1P	318	-404	4142	-479	558	615	10131	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.84	0.08	0.80	0.00	0.00	16.8
2	318	-861	6765	-707	889	895	15429	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.96	0.12	1.28	2.82	0.51	16.8

apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	353	-404	3559	-479	558	784	11490	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.96	0.07	0.73	0.00	0.00	16.8
1B	353	-404	3559	-479	558	784	11490	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.96	0.07	0.73	0.00	0.00	16.8
1C	353	-404	3559	-479	558	784	11490	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.96	0.07	0.73	0.00	0.00	16.8
1D	353	-404	3559	-479	558	784	11490	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.96	0.07	0.73	0.00	0.00	16.8
1E	353	-404	3559	-479	558	784	11490	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.96	0.07	0.73	0.00	0.00	16.8
1F	353	-404	3559	-479	558	784	11490	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.96	0.07	0.73	0.00	0.00	16.8
1G	353	-404	3559	-479	558	784	11490	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.96	0.07	0.73	0.00	0.00	16.8
1H	353	-404	3559	-479	558	784	11490	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.96	0.07	0.73	0.00	0.00	16.8
1I	353	-404	3559	-479	558	784	11490	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.96	0.07	0.73	0.00	0.00	16.8
1J	353	-404	3559	-479	558	784	11490	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.96	0.07	0.73	0.00	0.00	16.8
1K	353	-404	3559	-479	558	784	11490	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.96	0.07	0.73	0.00	0.00	16.8
1L	353	-404	3559	-479	558	784	11490	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.96	0.07	0.73	0.00	0.00	16.8
1M	353	-404	3559	-479	558	784	11490	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.96	0.07	0.73	0.00	0.00	16.8
1N	353	-404	3559	-479	558	784	11490	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.96	0.07	0.73	0.00	0.00	16.8
1O	353	-404	3559	-479	558	784	11490	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.96	0.07	0.73	0.00	0.00	16.8
1P	353	-404	3559	-479	558	784	11490	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.96	0.07	0.73	0.00	0.00	16.8
2	353	-861	5869	-707	889	1144	17660	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.89	0.11	1.14	2.44	0.51	16.8

apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 73 NI 13855 NF 13856 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congreso qy tot.
qy medio: 7.0000 5.7400 5.0184 17.7584 kg/cm

armatura base = 4×1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO
	cm		kg			kg*m							Fx, M	Bielle	V, Mx	cmq/m	cm

apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	33	-446	914	253	-71	607	12061	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.01	0.14	0.00	0.00	16.8
1B	33	-446	914	253	-71	607	12061	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.01	0.14	0.00	0.00	16.8
1C	33	-446	914	253	-71	607	12061	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.01	0.14	0.00	0.00	16.8
1D	33	-446	914	253	-71	607	12061	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.01	0.14	0.00	0.00	16.8
1E	33	-446	914	253	-71	607	12061	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.01	0.14	0.00	0.00	16.8
1F	33	-446	914	253	-71	607	12061	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.01	0.14	0.00	0.00	16.8
1G	33	-446	914	253	-71	607	12061	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.01	0.14	0.00	0.00	16.8
1H	33	-446	914	253	-71	607	12061	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.01	0.14	0.00	0.00	16.8
1I	33	-446	914	253	-71	607	12061	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.01	0.14	0.00	0.00	16.8
1J	33	-446	914	253	-71	607	12061	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.01	0.14	0.00	0.00	16.8
1K	33	-446	914	253	-71	607	12061	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.01	0.14	0.00	0.00	16.8
1L	33	-446	914	253	-71	607	12061	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.01	0.14	0.00	0.00	16.8
1M	33	-446	914	253	-71	607	12061	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.01	0.14	0.00	0.00	16.8
1N	33	-446	914	253	-71	607	12061	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.01	0.14	0.00	0.00	16.8
10	33	-446	914	253	-71	607	12061	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.01	0.14	0.00	0.00	16.8
1P	33	-446	914	253	-71	607	12061	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.01	0.14	0.00	0.00	16.8
2	33	-943	1641	357	-130	855	18612	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.93	0.03	0.25	0.00	0.00	16.8
apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	65	-446	401	253	-71	525	12275	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.77	0.01	0.09	0.00	0.00	16.8
1B	65	-446	401	253	-71	525	12275	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.77	0.01	0.09	0.00	0.00	16.8
1C	65	-446	401	253	-71	525	12275	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.77	0.01	0.09	0.00	0.00	16.8
1D	65	-446	401	253	-71	525	12275	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.77	0.01	0.09	0.00	0.00	16.8
1E	65	-446	401	253	-71	525	12275	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.77	0.01	0.09	0.00	0.00	16.8
1F	65	-446	401	253	-71	525	12275	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.77	0.01	0.09	0.00	0.00	16.8
1G	65	-446	401	253	-71	525	12275	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.77	0.01	0.09	0.00	0.00	16.8
1H	65	-446	401	253	-71	525	12275	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.77	0.01	0.09	0.00	0.00	16.8
1I	65	-446	401	253	-71	525	12275	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.77	0.01	0.09	0.00	0.00	16.8
1J	65	-446	401	253	-71	525	12275	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.77	0.01	0.09	0.00	0.00	16.8
1K	65	-446	401	253	-71	525	12275	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.77	0.01	0.09	0.00	0.00	16.8
1L	65	-446	401	253	-71	525	12275	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.77	0.01	0.09	0.00	0.00	16.8
1M	65	-446	401	253	-71	525	12275	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.77	0.01	0.09	0.00	0.00	16.8
1N	65	-446	401	253	-71	525	12275	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.77	0.01	0.09	0.00	0.00	16.8
10	65	-446	401	253	-71	525	12275	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.77	0.01	0.09	0.00	0.00	16.8
1P	65	-446	401	253	-71	525	12275	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.77	0.01	0.09	0.00	0.00	16.8
2	65	-943	856	357	-130	739	19019	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.95	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	98	-446	-111	253	-71	442	12323	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.77	0.00	0.06	0.00	0.00	16.8
1B	98	-446	-111	253	-71	442	12323	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.77	0.00	0.06	0.00	0.00	16.8
1C	98	-446	-111	253	-71	442	12323	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.77	0.00	0.06	0.00	0.00	16.8
1D	98	-446	-111	253	-71	442	12323	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.77	0.00	0.06	0.00	0.00	16.8
1E	98	-446	-111	253	-71	442	12323	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.77	0.00	0.06	0.00	0.00	16.8
1F	98	-446	-111	253	-71	442	12323	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.77	0.00	0.06	0.00	0.00	16.8
1G	98	-446	-111	253	-71	442	12323	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.77	0.00	0.06	0.00	0.00	16.8
1H	98	-446	-111	253	-71	442	12323	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.77	0.00	0.06	0.00	0.00	16.8
1I	98	-446	-111	253	-71	442	12323	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.77	0.00	0.06	0.00	0.00	16.8
1J	98	-446	-111	253	-71	442	12323	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.77	0.00	0.06	0.00	0.00	16.8
1K	98	-446	-111	253	-71	442	12323	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.77	0.00	0.06	0.00	0.00	16.8
1L	98	-446	-111	253	-71	442	12323	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.77	0.00	0.06	0.00	0.00	16.8
1M	98	-446	-111	253	-71	442	12323	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.77	0.00	0.06	0.00	0.00	16.8
1N	98	-446	-111	253	-71	442	12323	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.77	0.00	0.06	0.00	0.00	16.8
10	98	-446	-111	253	-71	442	12323	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.77	0.00	0.06	0.00	0.00	16.8
1P	98	-446	-111	253	-71	442	12323	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.77	0.00	0.06	0.00	0.00	16.8
2	98	-943	72	357	-130	622	19171	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.96	0.01	0.11	0.00	0.00	16.8
apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	130	-446	-624	253	-71	360	12203	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.01	0.11	0.00	0.00	16.8
1B	130	-446	-624	253	-71	360	12203	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.01	0.11	0.00	0.00	16.8
1C	130	-446	-624	253	-71	360	12203	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.01	0.11	0.00	0.00	16.8
1D	130	-446	-624	253	-71	360	12203	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.01	0.11	0.00	0.00	16.8
1E	130	-446	-624	253	-71	360	12203	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.01	0.11	0.00	0.00	16.8
1F	130	-446	-624	253	-71	360	12203	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.01	0.11	0.00	0.00	16.8
1G	130	-446	-624	253	-71	360	12203	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.01	0.11	0.00	0.00	16.8
1H	130	-446	-624	253	-71	360	12203	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.01	0.11	0.00	0.00	16.8
1I	130	-446	-624	253	-71	360	12203	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.01	0.11	0.00	0.00	16.8
1J	130	-446	-624	253	-71	360	12203	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.01	0.11	0.00	0.00	16.8
1K	130	-446	-624	253	-71	360	12203	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.01	0.11	0.00	0.00	16.8
1L	130	-446	-624	253	-71	360	12203	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.01	0.11	0.00	0.00	16.8

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1A	130	-446	-624	253	-71	360	12203	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.01	0.11	0.00	0.00	16.8
1N	130	-446	-624	253	-71	360	12203	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.01	0.11	0.00	0.00	16.8
10	130	-446	-624	253	-71	360	12203	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.01	0.11	0.00	0.00	16.8
1P	130	-446	-624	253	-71	360	12203	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.76	0.01	0.11	0.00	0.00	16.8
2	130	-943	-713	357	-130	506	19067	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.96	0.02	0.15	0.00	0.00	16.8
apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	163	-446	-1137	253	-71	278	11916	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.99	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
1B	163	-446	-1137	253	-71	278	11916	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.99	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
1C	163	-446	-1137	253	-71	278	11916	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.99	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
1D	163	-446	-1137	253	-71	278	11916	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.99	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
1E	163	-446	-1137	253	-71	278	11916	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.99	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
1F	163	-446	-1137	253	-71	278	11916	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.99	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
1G	163	-446	-1137	253	-71	278	11916	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.99	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
1H	163	-446	-1137	253	-71	278	11916	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.99	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
1I	163	-446	-1137	253	-71	278	11916	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.99	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
1J	163	-446	-1137	253	-71	278	11916	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.99	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
1K	163	-446	-1137	253	-71	278	11916	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.99	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
1L	163	-446	-1137	253	-71	278	11916	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.99	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
1M	163	-446	-1137	253	-71	278	11916	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.99	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
1N	163	-446	-1137	253	-71	278	11916	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.99	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
10	163	-446	-1137	253	-71	278	11916	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.99	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
1P	163	-446	-1137	253	-71	278	11916	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.99	0.02	0.17	0.00	0.00	16.8
2	163	-943	-1497	357	-130	389	18708	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.94	0.02	0.23	0.00	0.00	16.8
apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	195	-446	-1650	253	-71	196	11462	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.95	0.02	0.23	0.00	0.00	16.8
1B	195	-446	-1650	253	-71	196	11462	9.24	3.08	9.24	3.08	2	0.95	0.02	0.23	0.00	0.00	16.8

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1G	293	-446	-3188	253	-71	-51	9099	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.75	0.04	0.40	0.00	0.00	16.8
1H	293	-446	-3188	253	-71	-51	9099	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.75	0.04	0.40	0.00	0.00	16.8
1I	293	-446	-3188	253	-71	-51	9099	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.75	0.04	0.40	0.00	0.00	16.8
1J	293	-446	-3188	253	-71	-51	9099	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.75	0.04	0.40	0.00	0.00	16.8
1K	293	-446	-3188	253	-71	-51	9099	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.75	0.04	0.40	0.00	0.00	16.8
1L	293	-446	-3188	253	-71	-51	9099	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.75	0.04	0.40	0.00	0.00	16.8
1M	293	-446	-3188	253	-71	-51	9099	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.75	0.04	0.40	0.00	0.00	16.8
1N	293	-446	-3188	253	-71	-51	9099	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.75	0.04	0.40	0.00	0.00	16.8
1O	293	-446	-3188	253	-71	-51	9099	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.75	0.04	0.40	0.00	0.00	16.8
1P	293	-446	-3188	253	-71	-51	9099	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.75	0.04	0.40	0.00	0.00	16.8
2	293	-943	-4635	357	-130	-76	14716	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.91	0.06	0.59	0.00	0.00	16.8

apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	326	-446	-3701	253	-71	-133	7977	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.98	0.05	0.45	0.00	0.00	16.8
1B	326	-446	-3701	253	-71	-133	7977	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.98	0.05	0.45	0.00	0.00	16.8
1C	326	-446	-3701	253	-71	-133	7977	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.98	0.05	0.45	0.00	0.00	16.8
1D	326	-446	-3701	253	-71	-133	7977	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.98	0.05	0.45	0.00	0.00	16.8
1E	326	-446	-3701	253	-71	-133	7977	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.98	0.05	0.45	0.00	0.00	16.8
1F	326	-446	-3701	253	-71	-133	7977	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.98	0.05	0.45	0.00	0.00	16.8
1G	326	-446	-3701	253	-71	-133	7977	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.98	0.05	0.45	0.00	0.00	16.8
1H	326	-446	-3701	253	-71	-133	7977	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.98	0.05	0.45	0.00	0.00	16.8
1I	326	-446	-3701	253	-71	-133	7977	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.98	0.05	0.45	0.00	0.00	16.8
1J	326	-446	-3701	253	-71	-133	7977	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.98	0.05	0.45	0.00	0.00	16.8
1K	326	-446	-3701	253	-71	-133	7977	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.98	0.05	0.45	0.00	0.00	16.8
1L	326	-446	-3701	253	-71	-133	7977	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.98	0.05	0.45	0.00	0.00	16.8
1M	326	-446	-3701	253	-71	-133	7977	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.98	0.05	0.45	0.00	0.00	16.8
1N	326	-446	-3701	253	-71	-133	7977	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.98	0.05	0.45	0.00	0.00	16.8
1O	326	-446	-3701	253	-71	-133	7977	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.98	0.05	0.45	0.00	0.00	16.8
1P	326	-446	-3701	253	-71	-133	7977	3.08	9.24	9.24	3.08	2	0.98	0.05	0.45	0.00	0.00	16.8
2	326	-943	-5419	357	-130	-193	13080	3.08	9.24	9.24	3.08	3	0.81	0.07	0.67	0.00	0.00	16.8

apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 74 NI 13856 NF 13837 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 5.7400 5.0184 17.7584 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-331	-6284	117	-1568	83	7958	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.98	0.15	1.64	2.62	0.90	16.8
1B	0	-331	-6284	117	-1568	83	7958	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.98	0.15	1.64	2.62	0.90	16.8
1C	0	-331	-6284	117	-1568	83	7958	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.98	0.15	1.64	2.62	0.90	16.8
1D	0	-331	-6284	117	-1568	83	7958	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.98	0.15	1.64	2.62	0.90	16.8
1E	0	-331	-6284	117	-1568	83	7958	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.98	0.15	1.64	2.62	0.90	16.8
1F	0	-331	-6284	117	-1568	83	7958	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.98	0.15	1.64	2.62	0.90	16.8
1G	0	-331	-6284	117	-1568	83	7958	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.98	0.15	1.64	2.62	0.90	16.8
1H	0	-331	-6284	117	-1568	83	7958	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.98	0.15	1.64	2.62	0.90	16.8
1I	0	-331	-6284	117	-1568	83	7958	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.98	0.15	1.64	2.62	0.90	16.8
1J	0	-331	-6284	117	-1568	83	7958	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.98	0.15	1.64	2.62	0.90	16.8
1K	0	-331	-6284	117	-1568	83	7958	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.98	0.15	1.64	2.62	0.90	16.8
1L	0	-331	-6284	117	-1568	83	7958	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.98	0.15	1.64	2.62	0.90	16.8
1M	0	-331	-6284	117	-1568	83	7958	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.98	0.15	1.64	2.62	0.90	16.8
1N	0	-331	-6284	117	-1568	83	7958	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.98	0.15	1.64	2.62	0.90	16.8
1O	0	-331	-6284	117	-1568	83	7958	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.98	0.15	1.64	2.62	0.90	16.8
1P	0	-331	-6284	117	-1568	83	7958	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.98	0.15	1.64	2.62	0.90	16.8
2	0	-801	-9586	126	-2539	73	13040	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.81	0.24	2.59	3.99	1.46	14.5

apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 6.16 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 14.5 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	33	-331	-6801	117	-1568	45	5812	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.72	0.16	1.70	2.83	0.90	16.8
1B	33	-331	-6801	117	-1568	45	5812	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.72	0.16	1.70	2.83	0.90	16.8
1C	33	-331	-6801	117	-1568	45	5812	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.72	0.16	1.70	2.83	0.90	16.8
1D	33	-331	-6801	117	-1568	45	5812	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.72	0.16	1.70	2.83	0.90	16.8
1E	33	-331	-6801	117	-1568	45	5812	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.72	0.16	1.70	2.83	0.90	16.8
1F	33	-331	-6801	117	-1568	45	5812	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.72	0.16	1.70	2.83	0.90	16.8
1G	33	-331	-6801	117	-1568	45	5812	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.72	0.16	1.70	2.83	0.90	16.8
1H	33	-331	-6801	117	-1568	45	5812	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.72	0.16	1.70	2.83	0.90	16.8
1I	33	-331	-6801	117	-1568	45	5812	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.72	0.16	1.70	2.83	0.90	16.8
1J	33	-331	-6801	117	-1568	45	5812	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.72	0.16	1.70	2.83	0.90	16.8
1K	33	-331	-6801	117	-1568	45	5812	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.72	0.16	1.70	2.83	0.90	16.8
1L	33	-331	-6801	117	-1568	45	5812	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.72	0.16	1.70	2.83	0.90	16.8
1M	33	-331	-6801	117	-1568	45	5812	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.72	0.16	1.70	2.83	0.90	16.8
1N	33	-331	-6801	117	-1568	45	5812	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.72	0.16	1.70	2.83	0.90	16.8
1O	33	-331	-6801	117	-1568	45	5812	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.72	0.16	1.70	2.83	0.90	16.8
1P	33	-331	-6801	117	-1568	45	5812	9.24	4.62	9.24	3.08	2	0.72	0.16	1.70	2.83	0.90	16.8
2	33	-801	-10376	126	-2539	32	9768	9.24	4.62	9.24	4.62	2	0.80	0.25	2.69	4.32	1.46	13.9

apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 6.16 asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 13.9 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	66	-331	-7317	117	-1568	6	3497	4.62	4.62	9.24	3.08	2	0.43	0.17	1.76	3.05	0.90	16.8
1B	66	-331	-7317	117	-1568	6	3497	4.62	4.62	9.24	3.08	2	0.43	0.17	1.76	3.05	0.90	16.8
1C	66	-331	-7317	117	-1568	6	3497	4.62	4.62	9.24	3.08	2	0.43	0.17	1.76	3.05	0.90	16.8
1D	66	-331	-7317	117	-1568	6	3497	4.62	4.62	9.24	3.08	2	0.43	0.17	1.76	3.05	0.90	16.8
1E	66	-331	-7317	117	-1568	6	3497	4.62	4.62	9.24	3.08	2	0.43	0.17	1.76	3.05	0.90	16.8
1F	66	-331	-7317	117	-1568	6	3497	4.62	4.62	9.24	3.08	2	0.43	0.17	1.76	3.05	0.90	16.8
1G	66	-331	-7317	117	-1568	6	3497	4.62	4.62	9.24	3.08	2	0.43	0.17	1.76	3.05	0.90	16.8

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1B	230	-331	-9900	117	-1568	-185	-10618	4.62	9.24	3.08	9.24	2	0.88	0.20	2.04	4.12	0.90	16.8
1C	230	-331	-9900	117	-1568	-185	-10618	4.62	9.24	3.08	9.24	2	0.88	0.20	2.04	4.12	0.90	16.8
1D	230	-331	-9900	117	-1568	-185	-10618	4.62	9.24	3.08	9.24	2	0.88	0.20	2.04	4.12	0.90	16.8
1E	230	-331	-9900	117	-1568	-185	-10618	4.62	9.24	3.08	9.24	2	0.88	0.20	2.04	4.12	0.90	16.8
1F	230	-331	-9900	117	-1568	-185	-10618	4.62	9.24	3.08	9.24	2	0.88	0.20	2.04	4.12	0.90	16.8
1G	230	-331	-9900	117	-1568	-185	-10618	4.62	9.24	3.08	9.24	2	0.88	0.20	2.04	4.12	0.90	16.8
1H	230	-331	-9900	117	-1568	-185	-10618	4.62	9.24	3.08	9.24	2	0.88	0.20	2.04	4.12	0.90	16.8
1I	230	-331	-9900	117	-1568	-185	-10618	4.62	9.24	3.08	9.24	2	0.88	0.20	2.04	4.12	0.90	16.8
1J	230	-331	-9900	117	-1568	-185	-10618	4.62	9.24	3.08	9.24	2	0.88	0.20	2.04	4.12	0.90	16.8
1K	230	-331	-9900	117	-1568	-185	-10618	4.62	9.24	3.08	9.24	2	0.88	0.20	2.04	4.12	0.90	16.8
1L	230	-331	-9900	117	-1568	-185	-10618	4.62	9.24	3.08	9.24	2	0.88	0.20	2.04	4.12	0.90	16.8
1M	230	-331	-9900	117	-1568	-185	-10618	4.62	9.24	3.08	9.24	2	0.88	0.20	2.04	4.12	0.90	16.8
1N	230	-331	-9900	117	-1568	-185	-10618	4.62	9.24	3.08	9.24	2	0.88	0.20	2.04	4.12	0.90	16.8
1O	230	-331	-9900	117	-1568	-185	-10618	4.62	9.24	3.08	9.24	2	0.88	0.20	2.04	4.12	0.90	16.8
1P	230	-331	-9900	117	-1568	-185	-10618	4.62	9.24	3.08	9.24	2	0.88	0.20	2.04	4.12	0.90	16.8
2	230	-801	-15119	126	-2539	-216	-15306	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.95	0.31	3.22	6.30	1.46	10.9

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 10.9 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	262	-331	-10417	117	-1568	-224	-13949	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.88	0.20	2.10	4.34	0.90	11.2
1B	262	-331	-10417	117	-1568	-224	-13949	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.88	0.20	2.10	4.34	0.90	11.2
1C	262	-331	-10417	117	-1568	-224	-13949	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.88	0.20	2.10	4.34	0.90	11.2
1D	262	-331	-10417	117	-1568	-224	-13949	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.88	0.20	2.10	4.34	0.90	11.2
1E	262	-331	-10417	117	-1568	-224	-13949	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.88	0.20	2.10	4.34	0.90	11.2
1F	262	-331	-10417	117	-1568	-224	-13949	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.88	0.20	2.10	4.34	0.90	11.2
1G	262	-331	-10417	117	-1568	-224	-13949	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.88	0.20	2.10	4.34	0.90	11.2
1H	262	-331	-10417	117	-1568	-224	-13949	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.88	0.20	2.10	4.34	0.90	11.2
1I	262	-331	-10417	117	-1568	-224	-13949	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.88	0.20	2.10	4.34	0.90	11.2
1J	262	-331	-10417	117	-1568	-224	-13949	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.88	0.20	2.10	4.34	0.90	11.2
1K	262	-331	-10417	117	-1568	-224	-13949	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.88	0.20	2.10	4.34	0.90	11.2
1L	262	-331	-10417	117	-1568	-224	-13949	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.88	0.20	2.10	4.34	0.90	11.2
1M	262	-331	-10417	117	-1568	-224	-13949	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.88	0.20	2.10	4.34	0.90	11.2
1N	262	-331	-10417	117	-1568	-224	-13949	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.88	0.20	2.10	4.34	0.90	11.2
1O	262	-331	-10417	117	-1568	-224	-13949	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.88	0.20	2.10	4.34	0.90	11.2
1P	262	-331	-10417	117	-1568	-224	-13949	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.88	0.20	2.10	4.34	0.90	11.2
2	262	-801	-15909	126	-2539	-257	-20392	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.86	0.32	3.31	6.62	1.46	10.5

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 staffe= 2 d 8 / 10.5 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	295	-331	-10933	117	-1568	-262	-17450	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.88	0.21	2.16	4.55	0.90	11.2
1B	295	-331	-10933	117	-1568	-262	-17450	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.88	0.21	2.16	4.55	0.90	11.2
1C	295	-331	-10933	117	-1568	-262	-17450	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.88	0.21	2.16	4.55	0.90	11.2
1D	295	-331	-10933	117	-1568	-262	-17450	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.88	0.21	2.16	4.55	0.90	11.2
1E	295	-331	-10933	117	-1568	-262	-17450	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.88	0.21	2.16	4.55	0.90	11.2
1F	295	-331	-10933	117	-1568	-262	-17450	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.88	0.21	2.16	4.55	0.90	11.2
1G	295	-331	-10933	117	-1568	-262	-17450	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.88	0.21	2.16	4.55	0.90	11.2
1H	295	-331	-10933	117	-1568	-262	-17450	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.88	0.21	2.16	4.55	0.90	11.2
1I	295	-331	-10933	117	-1568	-262	-17450	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.88	0.21	2.16	4.55	0.90	11.2
1J	295	-331	-10933	117	-1568	-262	-17450	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.88	0.21	2.16	4.55	0.90	11.2
1K	295	-331	-10933	117	-1568	-262	-17450	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.88	0.21	2.16	4.55	0.90	11.2
1L	295	-331	-10933	117	-1568	-262	-17450	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.88	0.21	2.16	4.55	0.90	11.2
1M	295	-331	-10933	117	-1568	-262	-17450	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.88	0.21	2.16	4.55	0.90	11.2
1N	295	-331	-10933	117	-1568	-262	-17450	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.88	0.21	2.16	4.55	0.90	11.2
1O	295	-331	-10933	117	-1568	-262	-17450	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.88	0.21	2.16	4.55	0.90	11.2
1P	295	-331	-10933	117	-1568	-262	-17450	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.88	0.21	2.16	4.55	0.90	11.2
2	295	-801	-16700	126	-2539	-298	-25736	4.62	9.24	6.16	10.78	2	0.94	0.33	3.40	6.95	1.46	10.2

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 3.08 asup= 7.70 staffe= 2 d 8 / 10.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	328	-331	-11450	117	-1568	-300	-19403	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.98	0.21	2.22	4.77	0.90	11.2
1B	328	-331	-11450	117	-1568	-300	-19403	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.98	0.21	2.22	4.77	0.90	11.2
1C	328	-331	-11450	117	-1568	-300	-19403	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.98	0.21	2.22	4.77	0.90	11.2
1D	328	-331	-11450	117	-1568	-300	-19403	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.98	0.21	2.22	4.77	0.90	11.2
1E	328	-331	-11450	117	-1568	-300	-19403	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.98	0.21	2.22	4.77	0.90	11.2
1F	328	-331	-11450	117	-1568	-300	-19403	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.98	0.21	2.22	4.77	0.90	11.2
1G	328	-331	-11450	117	-1568	-300	-19403	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.98	0.21	2.22	4.77	0.90	11.2
1H	328	-331	-11450	117	-1568	-300	-19403	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.98	0.21	2.22	4.77	0.90	11.2
1I	328	-331	-11450	117	-1568	-300	-19403	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.98	0.21	2.22	4.77	0.90	11.2
1J	328	-331	-11450	117	-1568	-300	-19403	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.98	0.21	2.22	4.77	0.90	11.2
1K	328	-331	-11450	117	-1568	-300	-19403	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.98	0.21	2.22	4.77	0.90	11.2
1L	328	-331	-11450	117	-1568	-300	-19403	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.98	0.21	2.22	4.77	0.90	11.2
1M	328	-331	-11450	117	-1568	-300	-19403	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.98	0.21	2.22	4.77	0.90	11.2
1N	328	-331	-11450	117	-1568	-300	-19403	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.98	0.21	2.22	4.77	0.90	11.2
1O	328	-331	-11450	117	-1568	-300	-19403	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.98	0.21	2.22	4.77	0.90	11.2
1P	328	-331	-11450	117	-1568	-300	-19403	4.62	9.24	4.62	9.24	2	0.98	0.21	2.22	4.77	0.90	11.2
2	328	-801	-17490	126	-2539	-340	-28717	4.62	9.24	6.16	12.32	2	0.92	0.34	3.49	7.28	1.46	9.8

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 3.08 asup= 9.24 staffe= 2 d 8 / 9.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 75 NI 13838 NF 13494 SEZ. Rp B= 35.0 H= 55.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 4.8125 5.7400 5.0184 15.5709 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-211	7966	-198	35	-177	-11145	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.91	0.14	1.25	4.27	0.03	11.2
1B	0	-211	7966	-198	35	-177	-11145	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.91	0.14	1.25	4.27	0.03	11.2

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

apost= 3.08 aant= -- ainf= -- asup= 3.08 staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	163	-211	5750	-198	35	147	-1134	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.18	0.10	0.91	0.00	0.00	19.1
1B	163	-211	5750	-198	35	147	-1134	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.18	0.10	0.91	0.00	0.00	19.1
1C	163	-211	5750	-198	35	147	-1134	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.18	0.10	0.91	0.00	0.00	19.1
1D	163	-211	5750	-198	35	147	-1134	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.18	0.10	0.91	0.00	0.00	19.1
1E	163	-211	5750	-198	35	147	-1134	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.18	0.10	0.91	0.00	0.00	19.1
1F	163	-211	5750	-198	35	147	-1134	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.18	0.10	0.91	0.00	0.00	19.1
1G	163	-211	5750	-198	35	147	-1134	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.18	0.10	0.91	0.00	0.00	19.1
1H	163	-211	5750	-198	35	147	-1134	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.18	0.10	0.91	0.00	0.00	19.1
1I	163	-211	5750	-198	35	147	-1134	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.18	0.10	0.91	0.00	0.00	19.1
1J	163	-211	5750	-198	35	147	-1134	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.18	0.10	0.91	0.00	0.00	19.1
1K	163	-211	5750	-198	35	147	-1134	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.18	0.10	0.91	0.00	0.00	19.1
1L	163	-211	5750	-198	35	147	-1134	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.18	0.10	0.91	0.00	0.00	19.1
1M	163	-211	5750	-198	35	147	-1134	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.18	0.10	0.91	0.00	0.00	19.1
1N	163	-211	5750	-198	35	147	-1134	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.18	0.10	0.91	0.00	0.00	19.1
1O	163	-211	5750	-198	35	147	-1134	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.18	0.10	0.91	0.00	0.00	19.1
1P	163	-211	5750	-198	35	147	-1134	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.18	0.10	0.91	0.00	0.00	19.1
2	163	-688	8668	-263	60	220	-694	6.16	3.08	3.08	6.16	2	0.09	0.16	1.40	4.65	0.05	19.1
apost= 3.08 aant= -- ainf= -- asup= 3.08 staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	196	-211	5306	-198	35	212	672	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.10	0.10	0.84	0.00	0.00	19.1
1B	196	-211	5306	-198	35	212	672	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.10	0.10	0.84	0.00	0.00	19.1
1C	196	-211	5306	-198	35	212	672	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.10	0.10	0.84	0.00	0.00	19.1
1D	196	-211	5306	-198	35	212	672	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.10	0.10	0.84	0.00	0.00	19.1
1E	196	-211	5306	-198	35	212	672	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.10	0.10	0.84	0.00	0.00	19.1
1F	196	-211	5306	-198	35	212	672	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.10	0.10	0.84	0.00	0.00	19.1
1G	196	-211	5306	-198	35	212	672	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.10	0.10	0.84	0.00	0.00	19.1
1H	196	-211	5306	-198	35	212	672	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.10	0.10	0.84	0.00	0.00	19.1
1I	196	-211	5306	-198	35	212	672	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.10	0.10	0.84	0.00	0.00	19.1
1J	196	-211	5306	-198	35	212	672	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.10	0.10	0.84	0.00	0.00	19.1
1K	196	-211	5306	-198	35	212	672	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.10	0.10	0.84	0.00	0.00	19.1
1L	196	-211	5306	-198	35	212	672	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.10	0.10	0.84	0.00	0.00	19.1
1M	196	-211	5306	-198	35	212	672	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.10	0.10	0.84	0.00	0.00	19.1
1N	196	-211	5306	-198	35	212	672	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.10	0.10	0.84	0.00	0.00	19.1
1O	196	-211	5306	-198	35	212	672	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.10	0.10	0.84	0.00	0.00	19.1
1P	196	-211	5306	-198	35	212	672	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.10	0.10	0.84	0.00	0.00	19.1
2	196	-688	7973	-263	60	306	2025	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.30	0.14	1.29	4.28	0.05	19.1
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	229	-211	4863	-198	35	276	2334	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.37	0.09	0.78	0.00	0.00	19.1
1B	229	-211	4863	-198	35	276	2334	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.37	0.09	0.78	0.00	0.00	19.1
1C	229	-211	4863	-198	35	276	2334	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.37	0.09	0.78	0.00	0.00	19.1
1D	229	-211	4863	-198	35	276	2334	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.37	0.09	0.78	0.00	0.00	19.1
1E	229	-211	4863	-198	35	276	2334	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.37	0.09	0.78	0.00	0.00	19.1
1F	229	-211	4863	-198	35	276	2334	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.37	0.09	0.78	0.00	0.00	19.1
1G	229	-211	4863	-198	35	276	2334	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.37	0.09	0.78	0.00	0.00	19.1
1H	229	-211	4863	-198	35	276	2334	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.37	0.09	0.78	0.00	0.00	19.1
1I	229	-211	4863	-198	35	276	2334	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.37	0.09	0.78	0.00	0.00	19.1
1J	229	-211	4863	-198	35	276	2334	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.37	0.09	0.78	0.00	0.00	19.1
1K	229	-211	4863	-198	35	276	2334	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.37	0.09	0.78	0.00	0.00	19.1
1L	229	-211	4863	-198	35	276	2334	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.37	0.09	0.78	0.00	0.00	19.1
1M	229	-211	4863	-198	35	276	2334	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.37	0.09	0.78	0.00	0.00	19.1
1N	229	-211	4863	-198	35	276	2334	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.37	0.09	0.78	0.00	0.00	19.1
1O	229	-211	4863	-198	35	276	2334	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.37	0.09	0.78	0.00	0.00	19.1
1P	229	-211	4863	-198	35	276	2334	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.37	0.09	0.78	0.00	0.00	19.1
2	229	-688	7279	-263	60	392	4517	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.71	0.13	1.18	3.91	0.05	19.1
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	261	-211	4420	-198	35	341	3851	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.62	0.08	0.71	0.00	0.00	19.1
1B	261	-211	4420	-198	35	341	3851	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.62	0.08	0.71	0.00	0.00	19.1
1C	261	-211	4420	-198	35	341	3851	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.62	0.08	0.71	0.00	0.00	19.1
1D	261	-211	4420	-198	35	341	3851	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.62	0.08	0.71	0.00	0.00	19.1
1E	261	-211	4420	-198	35	341	3851	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.62	0.08	0.71	0.00	0.00	19.1
1F	261	-211	4420	-198	35	341	3851	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.62	0.08	0.71	0.00	0.00	19.1
1G	261	-211	4420	-198	35	341	3851	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.62	0.08	0.71	0.00	0.00	19.1
1H	261	-211	4420	-198	35	341	3851	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.62	0.08	0.71	0.00	0.00	19.1
1I	261	-211	4420	-198	35	341	3851	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.62	0.08	0.71	0.00	0.00	19.1
1J	261	-211	4420	-198	35	341	3851	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.62	0.08	0.71	0.00	0.00	19.1
1K	261	-211	4420	-198	35	341	3851	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.62	0.08	0.71	0.00	0.00	19.1
1L	261	-211	4420	-198	35	341	3851	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.62	0.08	0.71	0.00	0.00	19.1
1M	261	-211	4420	-198	35	341	3851	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.62	0.08	0.71	0.00	0.00	19.1
1N	261	-211	4420	-198	35	341	3851	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.62	0.08	0.71	0.00	0.00	19.1
1O	261	-211	4420	-198	35	341	3851	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.62	0.08	0.71	0.00	0.00	19.1
1P	261	-211	4420	-198	35	341	3851	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.62	0.08	0.71	0.00	0.00	19.1
2	261	-688	6584	-263	60	478	6781	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.72	0.12	1.05	3.53	0.05	19.1
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	294	-211	3976	-198	35	406	5223	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.84	0.07	0.64	0.00	0.00	19.1
1B	294	-211	3976	-198	35	406	5223	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.84	0.07	0.64	0.00	0.00	19.1
1C	294	-211	3976	-198	35	406	5223	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.84	0.07	0.64	0.00	0.00	19.1
1D	294	-211	3976	-198	35	406	5223	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.84	0.07	0.64	0.00	0.00	19.1
1E	294	-211	3976	-198	35	406	5223	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.84	0.07	0.64	0.00	0.00	19.1
1F	294	-211	3976	-198	35	406	5223	6.16	3.08	6.16	3.08	2</						

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1K	294	-211	3976	-198	35	406	5223	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.84	0.07	0.64	0.00	0.00	19.1
1L	294	-211	3976	-198	35	406	5223	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.84	0.07	0.64	0.00	0.00	19.1
1M	294	-211	3976	-198	35	406	5223	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.84	0.07	0.64	0.00	0.00	19.1
1N	294	-211	3976	-198	35	406	5223	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.84	0.07	0.64	0.00	0.00	19.1
1O	294	-211	3976	-198	35	406	5223	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.84	0.07	0.64	0.00	0.00	19.1
1P	294	-211	3976	-198	35	406	5223	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.84	0.07	0.64	0.00	0.00	19.1
2	294	-688	5890	-263	60	563	8819	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.95	0.11	0.94	0.00	0.00	19.1

apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	327	-211	3533	-198	35	471	6450	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.70	0.06	0.57	0.00	0.00	19.1
1B	327	-211	3533	-198	35	471	6450	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.70	0.06	0.57	0.00	0.00	19.1
1C	327	-211	3533	-198	35	471	6450	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.70	0.06	0.57	0.00	0.00	19.1
1D	327	-211	3533	-198	35	471	6450	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.70	0.06	0.57	0.00	0.00	19.1
1E	327	-211	3533	-198	35	471	6450	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.70	0.06	0.57	0.00	0.00	19.1
1F	327	-211	3533	-198	35	471	6450	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.70	0.06	0.57	0.00	0.00	19.1
1G	327	-211	3533	-198	35	471	6450	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.70	0.06	0.57	0.00	0.00	19.1
1H	327	-211	3533	-198	35	471	6450	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.70	0.06	0.57	0.00	0.00	19.1
1I	327	-211	3533	-198	35	471	6450	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.70	0.06	0.57	0.00	0.00	19.1
1J	327	-211	3533	-198	35	471	6450	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.70	0.06	0.57	0.00	0.00	19.1
1K	327	-211	3533	-198	35	471	6450	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.70	0.06	0.57	0.00	0.00	19.1
1L	327	-211	3533	-198	35	471	6450	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.70	0.06	0.57	0.00	0.00	19.1
1M	327	-211	3533	-198	35	471	6450	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.70	0.06	0.57	0.00	0.00	19.1
1N	327	-211	3533	-198	35	471	6450	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.70	0.06	0.57	0.00	0.00	19.1
1O	327	-211	3533	-198	35	471	6450	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.70	0.06	0.57	0.00	0.00	19.1
1P	327	-211	3533	-198	35	471	6450	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.70	0.06	0.57	0.00	0.00	19.1
2	327	-688	5195	-263	60	649	10630	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.86	0.10	0.77	0.00	0.00	19.1

apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 76 NI 13494 NF 11696 SEZ. Rp B= 35.0 H= 55.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 4.8125 6.2300 5.4468 16.4893 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-232	-751	693	-228	1345	6558	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.71	0.03	0.36	0.00	0.00	19.1
1B	0	-232	-751	693	-228	1345	6558	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.71	0.03	0.36	0.00	0.00	19.1
1C	0	-232	-751	693	-228	1345	6558	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.71	0.03	0.36	0.00	0.00	19.1
1D	0	-232	-751	693	-228	1345	6558	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.71	0.03	0.36	0.00	0.00	19.1
1E	0	-232	-751	693	-228	1345	6558	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.71	0.03	0.36	0.00	0.00	19.1
1F	0	-232	-751	693	-228	1345	6558	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.71	0.03	0.36	0.00	0.00	19.1
1G	0	-232	-751	693	-228	1345	6558	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.71	0.03	0.36	0.00	0.00	19.1
1H	0	-232	-751	693	-228	1345	6558	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.71	0.03	0.36	0.00	0.00	19.1
1I	0	-232	-751	693	-228	1345	6558	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.71	0.03	0.36	0.00	0.00	19.1
1J	0	-232	-751	693	-228	1345	6558	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.71	0.03	0.36	0.00	0.00	19.1
1K	0	-232	-751	693	-228	1345	6558	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.71	0.03	0.36	0.00	0.00	19.1
1L	0	-232	-751	693	-228	1345	6558	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.71	0.03	0.36	0.00	0.00	19.1
1M	0	-232	-751	693	-228	1345	6558	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.71	0.03	0.36	0.00	0.00	19.1
1N	0	-232	-751	693	-228	1345	6558	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.71	0.03	0.36	0.00	0.00	19.1
1O	0	-232	-751	693	-228	1345	6558	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.71	0.03	0.36	0.00	0.00	19.1
1P	0	-232	-751	693	-228	1345	6558	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.71	0.03	0.36	0.00	0.00	19.1
2	0	-744	-1713	964	-348	1883	10800	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.88	0.06	0.62	0.00	0.00	19.1

apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	36	-232	-1259	693	-228	1099	6201	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.67	0.04	0.44	0.00	0.00	19.1
1B	36	-232	-1259	693	-228	1099	6201	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.67	0.04	0.44	0.00	0.00	19.1
1C	36	-232	-1259	693	-228	1099	6201	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.67	0.04	0.44	0.00	0.00	19.1
1D	36	-232	-1259	693	-228	1099	6201	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.67	0.04	0.44	0.00	0.00	19.1
1E	36	-232	-1259	693	-228	1099	6201	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.67	0.04	0.44	0.00	0.00	19.1
1F	36	-232	-1259	693	-228	1099	6201	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.67	0.04	0.44	0.00	0.00	19.1
1G	36	-232	-1259	693	-228	1099	6201	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.67	0.04	0.44	0.00	0.00	19.1
1H	36	-232	-1259	693	-228	1099	6201	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.67	0.04	0.44	0.00	0.00	19.1
1I	36	-232	-1259	693	-228	1099	6201	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.67	0.04	0.44	0.00	0.00	19.1
1J	36	-232	-1259	693	-228	1099	6201	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.67	0.04	0.44	0.00	0.00	19.1
1K	36	-232	-1259	693	-228	1099	6201	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.67	0.04	0.44	0.00	0.00	19.1
1L	36	-232	-1259	693	-228	1099	6201	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.67	0.04	0.44	0.00	0.00	19.1
1M	36	-232	-1259	693	-228	1099	6201	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.67	0.04	0.44	0.00	0.00	19.1
1N	36	-232	-1259	693	-228	1099	6201	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.67	0.04	0.44	0.00	0.00	19.1
1O	36	-232	-1259	693	-228	1099	6201	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.67	0.04	0.44	0.00	0.00	19.1
1P	36	-232	-1259	693	-228	1099	6201	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.67	0.04	0.44	0.00	0.00	19.1
2	36	-744	-2513	964	-348	1541	10049	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.81	0.08	0.72	0.00	0.00	19.1

apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	71	-232	-1767	693	-228	853	5664	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.91	0.05	0.52	0.00	0.00	19.1
1B	71	-232	-1767	693	-228	853	5664	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.91	0.05	0.52	0.00	0.00	19.1
1C	71	-232	-1767	693	-228	853	5664	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.91	0.05	0.52	0.00	0.00	19.1
1D	71	-232	-1767	693	-228	853	5664	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.91	0.05	0.52	0.00	0.00	19.1
1E	71	-232	-1767	693	-228	853	5664	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.91	0.05	0.52	0.00	0.00	19.1
1F	71	-232	-1767	693	-228	853	5664	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.91	0.05	0.52	0.00	0.00	19.1
1G	71	-232	-1767	693	-228	853	5664	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.91	0.05	0.52	0.00	0.00	19.1
1H	71	-232	-1767	693	-228	853	5664	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.91	0.05	0.52	0.00	0.00	19.1
1I	71	-232	-1767	693	-228	853	5664	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.91	0.05	0.52	0.00	0.00	19.1
1J	71	-232	-1767	693	-228	853	5664	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.91	0.05	0.52	0.00	0.00	19.1
1K	71	-232	-1767	693	-228	853	5664	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.91	0.05	0.52	0.00	0.00	19.1

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1F	249	-232	-4308	693	-228	-378	271	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.09	0.10	0.91	0.00	0.00	19.1
1G	249	-232	-4308	693	-228	-378	271	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.09	0.10	0.91	0.00	0.00	19.1
1H	249	-232	-4308	693	-228	-378	271	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.09	0.10	0.91	0.00	0.00	19.1
1I	249	-232	-4308	693	-228	-378	271	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.09	0.10	0.91	0.00	0.00	19.1
1J	249	-232	-4308	693	-228	-378	271	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.09	0.10	0.91	0.00	0.00	19.1
1K	249	-232	-4308	693	-228	-378	271	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.09	0.10	0.91	0.00	0.00	19.1
1L	249	-232	-4308	693	-228	-378	271	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.09	0.10	0.91	0.00	0.00	19.1
1M	249	-232	-4308	693	-228	-378	271	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.09	0.10	0.91	0.00	0.00	19.1
1N	249	-232	-4308	693	-228	-378	271	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.09	0.10	0.91	0.00	0.00	19.1
10	249	-232	-4308	693	-228	-378	271	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.09	0.10	0.91	0.00	0.00	19.1
1P	249	-232	-4308	693	-228	-378	271	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.09	0.10	0.91	0.00	0.00	19.1
2	249	-744	-7312	964	-348	-514	-417	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.11	0.16	1.51	3.92	0.31	19.1

apost= -- aant= 3.08 ainf= 3.08 asup= 3.08 staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	284	-232	-4816	693	-228	-624	-1348	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.21	0.10	0.98	0.00	0.00	19.1
1B	284	-232	-4816	693	-228	-624	-1348	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.21	0.10	0.98	0.00	0.00	19.1
1C	284	-232	-4816	693	-228	-624	-1348	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.21	0.10	0.98	0.00	0.00	19.1
1D	284	-232	-4816	693	-228	-624	-1348	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.21	0.10	0.98	0.00	0.00	19.1
1E	284	-232	-4816	693	-228	-624	-1348	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.21	0.10	0.98	0.00	0.00	19.1
1F	284	-232	-4816	693	-228	-624	-1348	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.21	0.10	0.98	0.00	0.00	19.1
1G	284	-232	-4816	693	-228	-624	-1348	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.21	0.10	0.98	0.00	0.00	19.1
1H	284	-232	-4816	693	-228	-624	-1348	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.21	0.10	0.98	0.00	0.00	19.1
1I	284	-232	-4816	693	-228	-624	-1348	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.21	0.10	0.98	0.00	0.00	19.1
1J	284	-232	-4816	693	-228	-624	-1348	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.21	0.10	0.98	0.00	0.00	19.1
1K	284	-232	-4816	693	-228	-624	-1348	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.21	0.10	0.98	0.00	0.00	19.1
1L	284	-232	-4816	693	-228	-624	-1348	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.21	0.10	0.98	0.00	0.00	19.1
1M	284	-232	-4816	693	-228	-624	-1348	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.21	0.10	0.98	0.00	0.00	19.1
1N	284	-232	-4816	693	-228	-624	-1348	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.21	0.10	0.98	0.00	0.00	19.1
10	284	-232	-4816	693	-228	-624	-1348	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.21	0.10	0.98	0.00	0.00	19.1
1P	284	-232	-4816	693	-228	-624	-1348	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.21	0.10	0.98	0.00	0.00	19.1
2	284	-744	-8111	964	-348	-856	-3155	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.48	0.17	1.63	4.35	0.31	19.1

apost= -- aant= 3.08 ainf= -- asup= 3.08 staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	320	-232	-5324	693	-228	-870	-3148	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.50	0.11	1.06	2.86	0.20	11.2
1B	320	-232	-5324	693	-228	-870	-3148	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.50	0.11	1.06	2.86	0.20	11.2
1C	320	-232	-5324	693	-228	-870	-3148	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.50	0.11	1.06	2.86	0.20	11.2
1D	320	-232	-5324	693	-228	-870	-3148	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.50	0.11	1.06	2.86	0.20	11.2
1E	320	-232	-5324	693	-228	-870	-3148	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.50	0.11	1.06	2.86	0.20	11.2
1F	320	-232	-5324	693	-228	-870	-3148	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.50	0.11	1.06	2.86	0.20	11.2
1G	320	-232	-5324	693	-228	-870	-3148	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.50	0.11	1.06	2.86	0.20	11.2
1H	320	-232	-5324	693	-228	-870	-3148	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.50	0.11	1.06	2.86	0.20	11.2
1I	320	-232	-5324	693	-228	-870	-3148	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.50	0.11	1.06	2.86	0.20	11.2
1J	320	-232	-5324	693	-228	-870	-3148	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.50	0.11	1.06	2.86	0.20	11.2
1K	320	-232	-5324	693	-228	-870	-3148	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.50	0.11	1.06	2.86	0.20	11.2
1L	320	-232	-5324	693	-228	-870	-3148	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.50	0.11	1.06	2.86	0.20	11.2
1M	320	-232	-5324	693	-228	-870	-3148	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.50	0.11	1.06	2.86	0.20	11.2
1N	320	-232	-5324	693	-228	-870	-3148	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.50	0.11	1.06	2.86	0.20	11.2
10	320	-232	-5324	693	-228	-870	-3148	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.50	0.11	1.06	2.86	0.20	11.2
1P	320	-232	-5324	693	-228	-870	-3148	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.50	0.11	1.06	2.86	0.20	11.2
2	320	-744	-8911	964	-348	-1199	-6178	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.98	0.19	1.75	4.78	0.31	11.2

apost= -- aant= 3.08 ainf= -- asup= 3.08 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	355	-232	-5832	693	-228	-1116	-5129	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.83	0.12	1.14	3.13	0.20	11.2
1B	355	-232	-5832	693	-228	-1116	-5129	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.83	0.12	1.14	3.13	0.20	11.2
1C	355	-232	-5832	693	-228	-1116	-5129	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.83	0.12	1.14	3.13	0.20	11.2
1D	355	-232	-5832	693	-228	-1116	-5129	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.83	0.12	1.14	3.13	0.20	11.2
1E	355	-232	-5832	693	-228	-1116	-5129	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.83	0.12	1.14	3.13	0.20	11.2
1F	355	-232	-5832	693	-228	-1116	-5129	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.83	0.12	1.14	3.13	0.20	11.2
1G	355	-232	-5832	693	-228	-1116	-5129	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.83	0.12	1.14	3.13	0.20	11.2
1H	355	-232	-5832	693	-228	-1116	-5129	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.83	0.12	1.14	3.13	0.20	11.2
1I	355	-232	-5832	693	-228	-1116	-5129	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.83	0.12	1.14	3.13	0.20	11.2
1J	355	-232	-5832	693	-228	-1116	-5129	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.83	0.12	1.14	3.13	0.20	11.2
1K	355	-232	-5832	693	-228	-1116	-5129	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.83	0.12	1.14	3.13	0.20	11.2
1L	355	-232	-5832	693	-228	-1116	-5129	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.83	0.12	1.14	3.13	0.20	11.2
1M	355	-232	-5832	693	-228	-1116	-5129	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.83	0.12	1.14	3.13	0.20	11.2
1N	355	-232	-5832	693	-228	-1116	-5129	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.83	0.12	1.14	3.13	0.20	11.2
10	355	-232	-5832	693	-228	-1116	-5129	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.83	0.12	1.14	3.13	0.20	11.2
1P	355	-232	-5832	693	-228	-1116	-5129	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.83	0.12	1.14	3.13	0.20	11.2
2	355	-744	-9711	964	-348	-1541	-9484	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.77	0.20	1.88	5.21	0.31	11.2

apost= -- aant= 3.08 ainf= -- asup= 3.08 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 77 NI 13837 NF 13857 SEZ. Rp B= 35.0 H= 55.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 4.8125 5.7400 5.0184 15.5709 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-188	8739	-248	-63	-259	-13039	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.86	0.16	1.40	4.69	0.06	11.2
1B	0	-188	8739	-248	-63	-259	-13039	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.86	0.16	1.40	4.69	0.06	11.2
1C	0	-188	8739	-248	-63	-259	-13039	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.86	0.16	1.40	4.69	0.06	11.2
1D	0	-188	8739	-248	-63	-259	-13039	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.86	0.16	1.40	4.69	0.06	11.2
1E	0	-188	8739	-248	-63	-259	-13039	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.86	0.16	1.40	4.69	0.06	11.2
1F	0	-188	8739	-248	-63	-259	-13039	3.08	6.16	4.62	7.70	2	0.86	0.16	1.40	4.69	0.06	11.2

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

10	294	-188	4749	-248	-63	470	5487	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.89	0.09	0.79	0.00	0.00	19.1
1P	294	-188	4749	-248	-63	470	5487	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.89	0.09	0.79	0.00	0.00	19.1
2	294	-475	7129	-311	-78	625	9313	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.13	1.05	3.82	0.07	19.1
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	327	-188	4306	-248	-63	551	6967	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.08	0.72	0.00	0.00	19.1
1B	327	-188	4306	-248	-63	551	6967	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.08	0.72	0.00	0.00	19.1
1C	327	-188	4306	-248	-63	551	6967	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.08	0.72	0.00	0.00	19.1
1D	327	-188	4306	-248	-63	551	6967	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.08	0.72	0.00	0.00	19.1
1E	327	-188	4306	-248	-63	551	6967	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.08	0.72	0.00	0.00	19.1
1F	327	-188	4306	-248	-63	551	6967	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.08	0.72	0.00	0.00	19.1
1G	327	-188	4306	-248	-63	551	6967	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.08	0.72	0.00	0.00	19.1
1H	327	-188	4306	-248	-63	551	6967	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.08	0.72	0.00	0.00	19.1
1I	327	-188	4306	-248	-63	551	6967	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.08	0.72	0.00	0.00	19.1
1J	327	-188	4306	-248	-63	551	6967	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.08	0.72	0.00	0.00	19.1
1K	327	-188	4306	-248	-63	551	6967	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.08	0.72	0.00	0.00	19.1
1L	327	-188	4306	-248	-63	551	6967	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.08	0.72	0.00	0.00	19.1
1M	327	-188	4306	-248	-63	551	6967	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.08	0.72	0.00	0.00	19.1
1N	327	-188	4306	-248	-63	551	6967	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.08	0.72	0.00	0.00	19.1
10	327	-188	4306	-248	-63	551	6967	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.08	0.72	0.00	0.00	19.1
1P	327	-188	4306	-248	-63	551	6967	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.08	0.72	0.00	0.00	19.1
2	327	-475	6434	-311	-78	727	11530	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.94	0.12	0.96	0.00	0.00	19.1

apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 78 NI 13857 NF 11728 SEZ. Rp B= 35.0 H= 55.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 4.8125 6.2300 5.4468 16.4893 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	--																	
	cm		kg			kg*m				cmq			Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-107	-773	669	-92	1305	6978	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.02	0.22	0.00	0.00	19.1
1B	0	-107	-773	669	-92	1305	6978	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.02	0.22	0.00	0.00	19.1
1C	0	-107	-773	669	-92	1305	6978	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.02	0.22	0.00	0.00	19.1
1D	0	-107	-773	669	-92	1305	6978	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.02	0.22	0.00	0.00	19.1
1E	0	-107	-773	669	-92	1305	6978	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.02	0.22	0.00	0.00	19.1
1F	0	-107	-773	669	-92	1305	6978	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.02	0.22	0.00	0.00	19.1
1G	0	-107	-773	669	-92	1305	6978	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.02	0.22	0.00	0.00	19.1
1H	0	-107	-773	669	-92	1305	6978	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.02	0.22	0.00	0.00	19.1
1I	0	-107	-773	669	-92	1305	6978	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.02	0.22	0.00	0.00	19.1
1J	0	-107	-773	669	-92	1305	6978	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.02	0.22	0.00	0.00	19.1
1K	0	-107	-773	669	-92	1305	6978	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.02	0.22	0.00	0.00	19.1
1L	0	-107	-773	669	-92	1305	6978	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.02	0.22	0.00	0.00	19.1
1M	0	-107	-773	669	-92	1305	6978	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.02	0.22	0.00	0.00	19.1
1N	0	-107	-773	669	-92	1305	6978	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.02	0.22	0.00	0.00	19.1
1O	0	-107	-773	669	-92	1305	6978	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.02	0.22	0.00	0.00	19.1
1P	0	-107	-773	669	-92	1305	6978	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.76	0.02	0.22	0.00	0.00	19.1
2	0	-365	-1856	950	-146	1847	11560	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.95	0.05	0.41	0.00	0.00	19.1

apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	36	-107	-1281	669	-92	1068	6613	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.72	0.03	0.29	0.00	0.00	19.1
1B	36	-107	-1281	669	-92	1068	6613	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.72	0.03	0.29	0.00	0.00	19.1
1C	36	-107	-1281	669	-92	1068	6613	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.72	0.03	0.29	0.00	0.00	19.1
1D	36	-107	-1281	669	-92	1068	6613	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.72	0.03	0.29	0.00	0.00	19.1
1E	36	-107	-1281	669	-92	1068	6613	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.72	0.03	0.29	0.00	0.00	19.1
1F	36	-107	-1281	669	-92	1068	6613	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.72	0.03	0.29	0.00	0.00	19.1
1G	36	-107	-1281	669	-92	1068	6613	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.72	0.03	0.29	0.00	0.00	19.1
1H	36	-107	-1281	669	-92	1068	6613	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.72	0.03	0.29	0.00	0.00	19.1
1I	36	-107	-1281	669	-92	1068	6613	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.72	0.03	0.29	0.00	0.00	19.1
1J	36	-107	-1281	669	-92	1068	6613	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.72	0.03	0.29	0.00	0.00	19.1
1K	36	-107	-1281	669	-92	1068	6613	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.72	0.03	0.29	0.00	0.00	19.1
1L	36	-107	-1281	669	-92	1068	6613	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.72	0.03	0.29	0.00	0.00	19.1
1M	36	-107	-1281	669	-92	1068	6613	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.72	0.03	0.29	0.00	0.00	19.1
1N	36	-107	-1281	669	-92	1068	6613	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.72	0.03	0.29	0.00	0.00	19.1
10	36	-107	-1281	669	-92	1068	6613	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.72	0.03	0.29	0.00	0.00	19.1
1P	36	-107	-1281	669	-92	1068	6613	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.72	0.03	0.29	0.00	0.00	19.1
2	36	-365	-2656	950	-146	1510	10759	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.88	0.06	0.52	0.00	0.00	19.1

apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	71	-107	-1789	669	-92	830	6068	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.98	0.04	0.37	0.00	0.00	19.1
1B	71	-107	-1789	669	-92	830	6068	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.98	0.04	0.37	0.00	0.00	19.1
1C	71	-107	-1789	669	-92	830	6068	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.98	0.04	0.37	0.00	0.00	19.1
1D	71	-107	-1789	669	-92	830	6068	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.98	0.04	0.37	0.00	0.00	19.1
1E	71	-107	-1789	669	-92	830	6068	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.98	0.04	0.37	0.00	0.00	19.1
1F	71	-107	-1789	669	-92	830	6068	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.98	0.04	0.37	0.00	0.00	19.1
1G	71	-107	-1789	669	-92	830	6068	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.98	0.04	0.37	0.00	0.00	19.1
1H	71	-107	-1789	669	-92	830	6068	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.98	0.04	0.37	0.00	0.00	19.1
1I	71	-107	-1789	669	-92	830	6068	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.98	0.04	0.37	0.00	0.00	19.1
1J	71	-107	-1789	669	-92	830	6068	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.98	0.04	0.37	0.00	0.00	19.1
1K	71	-107	-1789	669	-92	830	6068	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.98	0.04	0.37	0.00	0.00	19.1
1L	71	-107	-1789	669	-92	830	6068	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.98	0.04	0.37	0.00	0.00	19.1
1M	71	-107	-1789	669	-92	830	6068	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.98	0.04	0.37	0.00	0.00	19.1
1N	71	-107	-1789	669	-92	830	6068	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.98	0.04	0.37	0.00	0.00	19.1
10	71	-107	-1789	669	-92	830	6068	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.98	0.04	0.37	0.00	0.00	19.1

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1J	249	-107	-4330	669	-92	-357	637	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.10	0.08	0.76	0.00	0.00	19.1
1K	249	-107	-4330	669	-92	-357	637	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.10	0.08	0.76	0.00	0.00	19.1
1L	249	-107	-4330	669	-92	-357	637	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.10	0.08	0.76	0.00	0.00	19.1
1M	249	-107	-4330	669	-92	-357	637	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.10	0.08	0.76	0.00	0.00	19.1
1N	249	-107	-4330	669	-92	-357	637	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.10	0.08	0.76	0.00	0.00	19.1
1O	249	-107	-4330	669	-92	-357	637	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.10	0.08	0.76	0.00	0.00	19.1
1P	249	-107	-4330	669	-92	-357	637	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.10	0.08	0.76	0.00	0.00	19.1
2	249	-365	-7454	950	-146	-515	-9	3.08	6.16	3.08	6.16	6	0.12	0.14	1.30	4.00	0.13	19.1

apost= -- aant= 3.08 ainf= 3.08 asup= 3.08 staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	284	-107	-4838	669	-92	-595	-991	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.16	0.09	0.83	0.00	0.00	19.1
1B	284	-107	-4838	669	-92	-595	-991	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.16	0.09	0.83	0.00	0.00	19.1
1C	284	-107	-4838	669	-92	-595	-991	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.16	0.09	0.83	0.00	0.00	19.1
1D	284	-107	-4838	669	-92	-595	-991	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.16	0.09	0.83	0.00	0.00	19.1
1E	284	-107	-4838	669	-92	-595	-991	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.16	0.09	0.83	0.00	0.00	19.1
1F	284	-107	-4838	669	-92	-595	-991	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.16	0.09	0.83	0.00	0.00	19.1
1G	284	-107	-4838	669	-92	-595	-991	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.16	0.09	0.83	0.00	0.00	19.1
1H	284	-107	-4838	669	-92	-595	-991	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.16	0.09	0.83	0.00	0.00	19.1
1I	284	-107	-4838	669	-92	-595	-991	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.16	0.09	0.83	0.00	0.00	19.1
1J	284	-107	-4838	669	-92	-595	-991	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.16	0.09	0.83	0.00	0.00	19.1
1K	284	-107	-4838	669	-92	-595	-991	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.16	0.09	0.83	0.00	0.00	19.1
1L	284	-107	-4838	669	-92	-595	-991	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.16	0.09	0.83	0.00	0.00	19.1
1M	284	-107	-4838	669	-92	-595	-991	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.16	0.09	0.83	0.00	0.00	19.1
1N	284	-107	-4838	669	-92	-595	-991	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.16	0.09	0.83	0.00	0.00	19.1
1O	284	-107	-4838	669	-92	-595	-991	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.16	0.09	0.83	0.00	0.00	19.1
1P	284	-107	-4838	669	-92	-595	-991	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.16	0.09	0.83	0.00	0.00	19.1
2	284	-365	-8254	950	-146	-852	-2798	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.44	0.16	1.42	4.43	0.13	19.1

apost= -- aant= 3.08 ainf= -- asup= 3.08 staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	320	-107	-5346	669	-92	-832	-2799	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.45	0.10	0.91	0.00	0.00	11.2
1B	320	-107	-5346	669	-92	-832	-2799	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.45	0.10	0.91	0.00	0.00	11.2
1C	320	-107	-5346	669	-92	-832	-2799	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.45	0.10	0.91	0.00	0.00	11.2
1D	320	-107	-5346	669	-92	-832	-2799	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.45	0.10	0.91	0.00	0.00	11.2
1E	320	-107	-5346	669	-92	-832	-2799	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.45	0.10	0.91	0.00	0.00	11.2
1F	320	-107	-5346	669	-92	-832	-2799	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.45	0.10	0.91	0.00	0.00	11.2
1G	320	-107	-5346	669	-92	-832	-2799	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.45	0.10	0.91	0.00	0.00	11.2
1H	320	-107	-5346	669	-92	-832	-2799	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.45	0.10	0.91	0.00	0.00	11.2
1I	320	-107	-5346	669	-92	-832	-2799	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.45	0.10	0.91	0.00	0.00	11.2
1J	320	-107	-5346	669	-92	-832	-2799	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.45	0.10	0.91	0.00	0.00	11.2
1K	320	-107	-5346	669	-92	-832	-2799	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.45	0.10	0.91	0.00	0.00	11.2
1L	320	-107	-5346	669	-92	-832	-2799	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.45	0.10	0.91	0.00	0.00	11.2
1M	320	-107	-5346	669	-92	-832	-2799	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.45	0.10	0.91	0.00	0.00	11.2
1N	320	-107	-5346	669	-92	-832	-2799	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.45	0.10	0.91	0.00	0.00	11.2
1O	320	-107	-5346	669	-92	-832	-2799	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.45	0.10	0.91	0.00	0.00	11.2
1P	320	-107	-5346	669	-92	-832	-2799	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.45	0.10	0.91	0.00	0.00	11.2
2	320	-365	-9053	950	-146	-1190	-5870	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.94	0.17	1.54	4.86	0.13	11.2

apost= -- aant= 3.08 ainf= -- asup= 3.08 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	355	-107	-5854	669	-92	-1070	-4787	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.78	0.11	0.99	0.00	0.00	11.2
1B	355	-107	-5854	669	-92	-1070	-4787	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.78	0.11	0.99	0.00	0.00	11.2
1C	355	-107	-5854	669	-92	-1070	-4787	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.78	0.11	0.99	0.00	0.00	11.2
1D	355	-107	-5854	669	-92	-1070	-4787	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.78	0.11	0.99	0.00	0.00	11.2
1E	355	-107	-5854	669	-92	-1070	-4787	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.78	0.11	0.99	0.00	0.00	11.2
1F	355	-107	-5854	669	-92	-1070	-4787	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.78	0.11	0.99	0.00	0.00	11.2
1G	355	-107	-5854	669	-92	-1070	-4787	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.78	0.11	0.99	0.00	0.00	11.2
1H	355	-107	-5854	669	-92	-1070	-4787	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.78	0.11	0.99	0.00	0.00	11.2
1I	355	-107	-5854	669	-92	-1070	-4787	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.78	0.11	0.99	0.00	0.00	11.2
1J	355	-107	-5854	669	-92	-1070	-4787	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.78	0.11	0.99	0.00	0.00	11.2
1K	355	-107	-5854	669	-92	-1070	-4787	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.78	0.11	0.99	0.00	0.00	11.2
1L	355	-107	-5854	669	-92	-1070	-4787	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.78	0.11	0.99	0.00	0.00	11.2
1M	355	-107	-5854	669	-92	-1070	-4787	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.78	0.11	0.99	0.00	0.00	11.2
1N	355	-107	-5854	669	-92	-1070	-4787	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.78	0.11	0.99	0.00	0.00	11.2
1O	355	-107	-5854	669	-92	-1070	-4787	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.78	0.11	0.99	0.00	0.00	11.2
1P	355	-107	-5854	669	-92	-1070	-4787	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.78	0.11	0.99	0.00	0.00	11.2
2	355	-365	-9853	950	-146	-1527	-9227	3.08	6.16	3.08	6.16	2	1.00	0.18	1.66	5.29	0.13	11.2

apost= -- aant= 3.08 ainf= -- asup= 3.08 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 79 NI 13836 NF 13860 SEZ. Rp B= 35.0 H= 55.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 4.8125 5.7400 5.0184 15.5709 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-1526	9236	-574	-261	-753	-12315	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.98	0.18	1.73	4.96	0.23	11.2
1B	0	-1526	9236	-574	-261	-753	-12315	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.98	0.18	1.73	4.96	0.23	11.2
1C	0	-1526	9236	-574	-261	-753	-12315	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.98	0.18	1.73	4.96	0.23	11.2
1D	0	-1526	9236	-574	-261	-753	-12315	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.98	0.18	1.73	4.96	0.23	11.2
1E	0	-1526	9236	-574	-261	-753	-12315	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.98	0.18	1.73	4.96	0.23	11.2
1F	0	-1526	9236	-574	-261	-753	-12315	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.98	0.18	1.73	4.96	0.23	11.2
1G	0	-1526	9236	-574	-261	-753	-12315	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.98	0.18	1.73	4.96	0.23	11.2
1H	0	-1526	9236	-574	-261	-753	-12315	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.98	0.18	1.73	4.96	0.23	11.2
1I	0	-1526	9236	-574	-261	-753	-12315	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.98	0.18	1.73	4.96	0.23	11.2
1J	0	-1526	9236	-574	-261	-753	-12315	3.08	6.16	4.62	6.16	2	0.98	0.18	1.73	4.96	0.23	11.2

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

apost= 3.08		aant= --		ainf= 3.08		asup= --		staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)										
1A	327	-1526	4803	-574	-261	1122	9243	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.97	0.11	0.99	0.00	0.00	19.1
1B	327	-1526	4803	-574	-261	1122	9243	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.97	0.11	0.99	0.00	0.00	19.1
1C	327	-1526	4803	-574	-261	1122	9243	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.97	0.11	0.99	0.00	0.00	19.1
1D	327	-1526	4803	-574	-261	1122	9243	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.97	0.11	0.99	0.00	0.00	19.1
1E	327	-1526	4803	-574	-261	1122	9243	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.97	0.11	0.99	0.00	0.00	19.1
1F	327	-1526	4803	-574	-261	1122	9243	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.97	0.11	0.99	0.00	0.00	19.1
1G	327	-1526	4803	-574	-261	1122	9243	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.97	0.11	0.99	0.00	0.00	19.1
1H	327	-1526	4803	-574	-261	1122	9243	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.97	0.11	0.99	0.00	0.00	19.1
1I	327	-1526	4803	-574	-261	1122	9243	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.97	0.11	0.99	0.00	0.00	19.1
1J	327	-1526	4803	-574	-261	1122	9243	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.97	0.11	0.99	0.00	0.00	19.1
1K	327	-1526	4803	-574	-261	1122	9243	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.97	0.11	0.99	0.00	0.00	19.1
1L	327	-1526	4803	-574	-261	1122	9243	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.97	0.11	0.99	0.00	0.00	19.1
1M	327	-1526	4803	-574	-261	1122	9243	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.97	0.11	0.99	0.00	0.00	19.1
1N	327	-1526	4803	-574	-261	1122	9243	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.97	0.11	0.99	0.00	0.00	19.1
1O	327	-1526	4803	-574	-261	1122	9243	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.97	0.11	0.99	0.00	0.00	19.1
1P	327	-1526	4803	-574	-261	1122	9243	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.97	0.11	0.99	0.00	0.00	19.1
2	327	-2342	7082	-779	-213	1537	14520	6.16	3.08	7.70	3.08	2	0.93	0.14	1.10	3.80	0.19	19.1

apost= 3.08 aant= -- ainf= 4.62 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 80 NI 13860 NF 11726 SEZ. Rp B= 35.0 H= 55.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 4.8125 6.2300 5.4468 16.4893 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m		cm
1A	0	-1191	-1184	609	-25	1173	8737	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.92	0.02	0.20	0.00	0.00	19.1
1B	0	-1191	-1184	609	-25	1173	8737	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.92	0.02	0.20	0.00	0.00	19.1
1C	0	-1191	-1184	609	-25	1173	8737	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.92	0.02	0.20	0.00	0.00	19.1
1D	0	-1191	-1184	609	-25	1173	8737	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.92	0.02	0.20	0.00	0.00	19.1
1E	0	-1191	-1184	609	-25	1173	8737	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.92	0.02	0.20	0.00	0.00	19.1
1F	0	-1191	-1184	609	-25	1173	8737	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.92	0.02	0.20	0.00	0.00	19.1
1G	0	-1191	-1184	609	-25	1173	8737	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.92	0.02	0.20	0.00	0.00	19.1
1H	0	-1191	-1184	609	-25	1173	8737	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.92	0.02	0.20	0.00	0.00	19.1
1I	0	-1191	-1184	609	-25	1173	8737	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.92	0.02	0.20	0.00	0.00	19.1
1J	0	-1191	-1184	609	-25	1173	8737	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.92	0.02	0.20	0.00	0.00	19.1
1K	0	-1191	-1184	609	-25	1173	8737	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.92	0.02	0.20	0.00	0.00	19.1
1L	0	-1191	-1184	609	-25	1173	8737	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.92	0.02	0.20	0.00	0.00	19.1
1M	0	-1191	-1184	609	-25	1173	8737	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.92	0.02	0.20	0.00	0.00	19.1
1N	0	-1191	-1184	609	-25	1173	8737	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.92	0.02	0.20	0.00	0.00	19.1
1O	0	-1191	-1184	609	-25	1173	8737	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.92	0.02	0.20	0.00	0.00	19.1
1P	0	-1191	-1184	609	-25	1173	8737	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.92	0.02	0.20	0.00	0.00	19.1
2	0	-1864	-2230	879	-100	1673	13830	6.16	3.08	7.70	3.08	2	0.89	0.05	0.38	0.00	0.00	19.1

apost= 3.08 aant= -- ainf= 4.62 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	36	-1191	-1692	609	-25	957	8226	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.03	0.28	0.00	0.00	19.1
1B	36	-1191	-1692	609	-25	957	8226	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.03	0.28	0.00	0.00	19.1
1C	36	-1191	-1692	609	-25	957	8226	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.03	0.28	0.00	0.00	19.1
1D	36	-1191	-1692	609	-25	957	8226	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.03	0.28	0.00	0.00	19.1
1E	36	-1191	-1692	609	-25	957	8226	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.03	0.28	0.00	0.00	19.1
1F	36	-1191	-1692	609	-25	957	8226	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.03	0.28	0.00	0.00	19.1
1G	36	-1191	-1692	609	-25	957	8226	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.03	0.28	0.00	0.00	19.1
1H	36	-1191	-1692	609	-25	957	8226	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.03	0.28	0.00	0.00	19.1
1I	36	-1191	-1692	609	-25	957	8226	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.03	0.28	0.00	0.00	19.1
1J	36	-1191	-1692	609	-25	957	8226	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.03	0.28	0.00	0.00	19.1
1K	36	-1191	-1692	609	-25	957	8226	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.03	0.28	0.00	0.00	19.1
1L	36	-1191	-1692	609	-25	957	8226	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.03	0.28	0.00	0.00	19.1
1M	36	-1191	-1692	609	-25	957	8226	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.03	0.28	0.00	0.00	19.1
1N	36	-1191	-1692	609	-25	957	8226	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.03	0.28	0.00	0.00	19.1
1O	36	-1191	-1692	609	-25	957	8226	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.03	0.28	0.00	0.00	19.1
1P	36	-1191	-1692	609	-25	957	8226	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.87	0.03	0.28	0.00	0.00	19.1
2	36	-1864	-3030	879	-100	1361	12896	6.16	3.08	7.70	3.08	2	0.83	0.06	0.48	0.00	0.00	19.1

apost= 3.08 aant= -- ainf= 4.62 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	71	-1191	-2200	609	-25	741	7535	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.79	0.04	0.35	0.00	0.00	19.1
1B	71	-1191	-2200	609	-25	741	7535	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.79	0.04	0.35	0.00	0.00	19.1
1C	71	-1191	-2200	609	-25	741	7535	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.79	0.04	0.35	0.00	0.00	19.1
1D	71	-1191	-2200	609	-25	741	7535	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.79	0.04	0.35	0.00	0.00	19.1
1E	71	-1191	-2200	609	-25	741	7535	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.79	0.04	0.35	0.00	0.00	19.1
1F	71	-1191	-2200	609	-25	741	7535	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.79	0.04	0.35	0.00	0.00	19.1
1G	71	-1191	-2200	609	-25	741	7535	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.79	0.04	0.35	0.00	0.00	19.1
1H	71	-1191	-2200	609	-25	741	7535	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.79	0.04	0.35	0.00	0.00	19.1
1I	71	-1191	-2200	609	-25	741	7535	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.79	0.04	0.35	0.00	0.00	19.1
1J	71	-1191	-2200	609	-25	741	7535	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.79	0.04	0.35	0.00	0.00	19.1
1K	71	-1191	-2200	609	-25	741	7535	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.79	0.04	0.35	0.00	0.00	19.1
1L	71	-1191	-2200	609	-25	741	7535	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.79	0.04	0.35	0.00	0.00	19.1
1M	71	-1191	-2200	609	-25	741	7535	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.79	0.04	0.35	0.00	0.00	19.1
1N	71	-1191	-2200	609	-25	741	7535	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.79	0.04	0.35	0.00	0.00	19.1
1O	71	-1191	-2200	609	-25	741	7535	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.79	0.04	0.35	0.00	0.00	19.1
1P	71	-1191	-2200	609	-25	741	7535	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.79	0.04	0.35	0.00	0.00	19.1
2	71	-1864	-3830	879	-100	1049	11678	6.16	3.08	6.16	3.08	2	0.93	0.08	0.62	0.00	0.00	19.1

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1N	249	-1191	-4741	609	-25	-340	1374	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.18	0.08	0.76	0.00	0.00	19.1	
10	249	-1191	-4741	609	-25	-340	1374	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.18	0.08	0.76	0.00	0.00	19.1	
1P	249	-1191	-4741	609	-25	-340	1374	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.18	0.08	0.76	0.00	0.00	19.1	
2	249	-1864	-7830	879	-100	-512	1330	3.08	6.16	6.16	3.08	2	0.14	0.14	1.34	4.20	0.09	19.1	
apost= -- aant= 3.08 ainf= 3.08 asup= -- staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)																			
1A	284	-1191	-5249	609	-25	-557	-400	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.10	0.09	0.84	0.00	0.00	19.1	
1B	284	-1191	-5249	609	-25	-557	-400	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.10	0.09	0.84	0.00	0.00	19.1	
1C	284	-1191	-5249	609	-25	-557	-400	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.10	0.09	0.84	0.00	0.00	19.1	
1D	284	-1191	-5249	609	-25	-557	-400	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.10	0.09	0.84	0.00	0.00	19.1	
1E	284	-1191	-5249	609	-25	-557	-400	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.10	0.09	0.84	0.00	0.00	19.1	
1F	284	-1191	-5249	609	-25	-557	-400	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.10	0.09	0.84	0.00	0.00	19.1	
1G	284	-1191	-5249	609	-25	-557	-400	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.10	0.09	0.84	0.00	0.00	19.1	
1H	284	-1191	-5249	609	-25	-557	-400	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.10	0.09	0.84	0.00	0.00	19.1	
1I	284	-1191	-5249	609	-25	-557	-400	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.10	0.09	0.84	0.00	0.00	19.1	
1J	284	-1191	-5249	609	-25	-557	-400	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.10	0.09	0.84	0.00	0.00	19.1	
1K	284	-1191	-5249	609	-25	-557	-400	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.10	0.09	0.84	0.00	0.00	19.1	
1L	284	-1191	-5249	609	-25	-557	-400	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.10	0.09	0.84	0.00	0.00	19.1	
1M	284	-1191	-5249	609	-25	-557	-400	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.10	0.09	0.84	0.00	0.00	19.1	
1N	284	-1191	-5249	609	-25	-557	-400	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.10	0.09	0.84	0.00	0.00	19.1	
10	284	-1191	-5249	609	-25	-557	-400	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.10	0.09	0.84	0.00	0.00	19.1	
1P	284	-1191	-5249	609	-25	-557	-400	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.10	0.09	0.84	0.00	0.00	19.1	
2	284	-1864	-8630	879	-100	-824	-1592	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.19	0.16	1.47	4.63	0.09	19.1	
apost= -- aant= 3.08 ainf= -- asup= 3.08 staffe= 2 d 8 / 19.1 (e armatura base = 4 X 1.54)																			
1A	320	-1191	-5757	609	-25	-773	-2354	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.34	0.10	0.92	0.00	0.00	11.2	
1B	320	-1191	-5757	609	-25	-773	-2354	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.34	0.10	0.92	0.00	0.00	11.2	
1C	320	-1191	-5757	609	-25	-773	-2354	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.34	0.10	0.92	0.00	0.00	11.2	
1D	320	-1191	-5757	609	-25	-773	-2354	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.34	0.10	0.92	0.00	0.00	11.2	
1E	320	-1191	-5757	609	-25	-773	-2354	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.34	0.10	0.92	0.00	0.00	11.2	
1F	320	-1191	-5757	609	-25	-773	-2354	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.34	0.10	0.92	0.00	0.00	11.2	
1G	320	-1191	-5757	609	-25	-773	-2354	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.34	0.10	0.92	0.00	0.00	11.2	
1H	320	-1191	-5757	609	-25	-773	-2354	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.34	0.10	0.92	0.00	0.00	11.2	
1I	320	-1191	-5757	609	-25	-773	-2354	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.34	0.10	0.92	0.00	0.00	11.2	
1J	320	-1191	-5757	609	-25	-773	-2354	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.34	0.10	0.92	0.00	0.00	11.2	
1K	320	-1191	-5757	609	-25	-773	-2354	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.34	0.10	0.92	0.00	0.00	11.2	
1L	320	-1191	-5757	609	-25	-773	-2354	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.34	0.10	0.92	0.00	0.00	11.2	
1M	320	-1191	-5757	609	-25	-773	-2354	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.34	0.10	0.92	0.00	0.00	11.2	
1N	320	-1191	-5757	609	-25	-773	-2354	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.34	0.10	0.92	0.00	0.00	11.2	
10	320	-1191	-5757	609	-25	-773	-2354	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.34	0.10	0.92	0.00	0.00	11.2	
1P	320	-1191	-5757	609	-25	-773	-2354	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.34	0.10	0.92	0.00	0.00	11.2	
2	320	-1864	-9430	879	-100	-1136	-4797	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.71	0.17	1.59	5.06	0.09	11.2	
apost= -- aant= 3.08 ainf= -- asup= 3.08 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)																			
1A	355	-1191	-6265	609	-25	-989	-4488	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.68	0.11	1.00	0.00	0.00	11.2	
1B	355	-1191	-6265	609	-25	-989	-4488	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.68	0.11	1.00	0.00	0.00	11.2	
1C	355	-1191	-6265	609	-25	-989	-4488	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.68	0.11	1.00	0.00	0.00	11.2	
1D	355	-1191	-6265	609	-25	-989	-4488	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.68	0.11	1.00	0.00	0.00	11.2	
1E	355	-1191	-6265	609	-25	-989	-4488	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.68	0.11	1.00	0.00	0.00	11.2	
1F	355	-1191	-6265	609	-25	-989	-4488	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.68	0.11	1.00	0.00	0.00	11.2	
1G	355	-1191	-6265	609	-25	-989	-4488	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.68	0.11	1.00	0.00	0.00	11.2	
1H	355	-1191	-6265	609	-25	-989	-4488	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.68	0.11	1.00	0.00	0.00	11.2	
1I	355	-1191	-6265	609	-25	-989	-4488	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.68	0.11	1.00	0.00	0.00	11.2	
1J	355	-1191	-6265	609	-25	-989	-4488	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.68	0.11	1.00	0.00	0.00	11.2	
1K	355	-1191	-6265	609	-25	-989	-4488	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.68	0.11	1.00	0.00	0.00	11.2	
1L	355	-1191	-6265	609	-25	-989	-4488	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.68	0.11	1.00	0.00	0.00	11.2	
1M	355	-1191	-6265	609	-25	-989	-4488	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.68	0.11	1.00	0.00	0.00	11.2	
1N	355	-1191	-6265	609	-25	-989	-4488	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.68	0.11	1.00	0.00	0.00	11.2	
10	355	-1191	-6265	609	-25	-989	-4488	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.68	0.11	1.00	0.00	0.00	11.2	
1P	355	-1191	-6265	609	-25	-989	-4488	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.68	0.11	1.00	0.00	0.00	11.2	
2	355	-1864	-10230	879	-100	-1448	-8287	3.08	6.16	3.08	6.16	2	0.86	0.19	1.72	5.49	0.09	11.2	
apost= -- aant= 3.08 ainf= -- asup= 3.08 staffe= 2 d 8 / 11.2 (e armatura base = 4 X 1.54)																			
ASTA NUM. 81 NI 13853 NF 13491 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)																			
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot. qy medio: 3.0000 6.4050 5.5998 15.0048 kg/cm																			
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato																			

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice		resistenza		aswta	aswto	PASSO
	--												-----		-----				
	cm		kg			kg*m			cmq				Fx,M		Bielle	V,Mx	cmq/m		cm

1A	0	1202	2316	-7	-20	-27	-1277	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.35	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3	
1B	0	1202	2316	-7	-20	-27	-1277	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.35	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3	
1C	0	1202	2316	-7	-20	-27	-1277	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.35	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3	
1D	0	1202	2316	-7	-20	-27	-1277	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.35	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3	
1E	0	1202	2316	-7	-20	-27	-1277	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.35	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3	
1F	0	1202	2316	-7	-20	-27	-1277	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.35	0.07	0.57	0.00			

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

10	0	1202	2316	-7	-20	-27	-1277	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.35	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
1P	0	1202	2316	-7	-20	-27	-1277	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.35	0.07	0.57	0.00	0.00	9.3
2	0	1758	3729	31	-27	36	-2024	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.54	0.11	0.90	0.00	0.00	9.3
apost= 1.54 aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	37	1202	1846	-7	-20	-24	-511	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.17	0.06	0.46	0.00	0.00	9.3
1B	37	1202	1846	-7	-20	-24	-511	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.17	0.06	0.46	0.00	0.00	9.3
1C	37	1202	1846	-7	-20	-24	-511	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.17	0.06	0.46	0.00	0.00	9.3
1D	37	1202	1846	-7	-20	-24	-511	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.17	0.06	0.46	0.00	0.00	9.3
1E	37	1202	1846	-7	-20	-24	-511	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.17	0.06	0.46	0.00	0.00	9.3
1F	37	1202	1846	-7	-20	-24	-511	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.17	0.06	0.46	0.00	0.00	9.3
1G	37	1202	1846	-7	-20	-24	-511	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.17	0.06	0.46	0.00	0.00	9.3
1H	37	1202	1846	-7	-20	-24	-511	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.17	0.06	0.46	0.00	0.00	9.3
1I	37	1202	1846	-7	-20	-24	-511	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.17	0.06	0.46	0.00	0.00	9.3
1J	37	1202	1846	-7	-20	-24	-511	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.17	0.06	0.46	0.00	0.00	9.3
1K	37	1202	1846	-7	-20	-24	-511	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.17	0.06	0.46	0.00	0.00	9.3
1L	37	1202	1846	-7	-20	-24	-511	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.17	0.06	0.46	0.00	0.00	9.3
1M	37	1202	1846	-7	-20	-24	-511	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.17	0.06	0.46	0.00	0.00	9.3
1N	37	1202	1846	-7	-20	-24	-511	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.17	0.06	0.46	0.00	0.00	9.3
10	37	1202	1846	-7	-20	-24	-511	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.17	0.06	0.46	0.00	0.00	9.3
1P	37	1202	1846	-7	-20	-24	-511	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.17	0.06	0.46	0.00	0.00	9.3
2	37	1758	2970	31	-27	25	-791	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.26	0.09	0.73	0.00	0.00	9.3
apost= 1.54 aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	74	1202	1376	-7	-20	-22	83	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.07	0.04	0.35	0.00	0.00	22.3
1B	74	1202	1376	-7	-20	-22	83	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.07	0.04	0.35	0.00	0.00	22.3
1C	74	1202	1376	-7	-20	-22	83	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.07	0.04	0.35	0.00	0.00	22.3
1D	74	1202	1376	-7	-20	-22	83	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.07	0.04	0.35	0.00	0.00	22.3
1E	74	1202	1376	-7	-20	-22	83	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.07	0.04	0.35	0.00	0.00	22.3
1F	74	1202	1376	-7	-20	-22	83	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.07	0.04	0.35	0.00	0.00	22.3
1G	74	1202	1376	-7	-20	-22	83	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.07	0.04	0.35	0.00	0.00	22.3
1H	74	1202	1376	-7	-20	-22	83	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.07	0.04	0.35	0.00	0.00	22.3
1I	74	1202	1376	-7	-20	-22	83	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.07	0.04	0.35	0.00	0.00	22.3
1J	74	1202	1376	-7	-20	-22	83	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.07	0.04	0.35	0.00	0.00	22.3
1K	74	1202	1376	-7	-20	-22	83	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.07	0.04	0.35	0.00	0.00	22.3
1L	74	1202	1376	-7	-20	-22	83	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.07	0.04	0.35	0.00	0.00	22.3
1M	74	1202	1376	-7	-20	-22	83	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.07	0.04	0.35	0.00	0.00	22.3
1N	74	1202	1376	-7	-20	-22	83	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.07	0.04	0.35	0.00	0.00	22.3
10	74	1202	1376	-7	-20	-22	83	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.07	0.04	0.35	0.00	0.00	22.3
1P	74	1202	1376	-7	-20	-22	83	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.07	0.04	0.35	0.00	0.00	22.3
2	74	1758	2210	31	-27	13	162	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.11	0.07	0.56	0.00	0.00	22.3
apost= 1.54 aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	110	1202	906	-7	-20	-19	503	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.17	0.03	0.25	0.00	0.00	22.3
1B	110	1202	906	-7	-20	-19	503	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.17	0.03	0.25	0.00	0.00	22.3
1C	110	1202	906	-7	-20	-19	503	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.17	0.03	0.25	0.00	0.00	22.3
1D	110	1202	906	-7	-20	-19	503	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.17	0.03	0.25	0.00	0.00	22.3
1E	110	1202	906	-7	-20	-19	503	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.17	0.03	0.25	0.00	0.00	22.3
1F	110	1202	906	-7	-20	-19	503	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.17	0.03	0.25	0.00	0.00	22.3
1G	110	1202	906	-7	-20	-19	503	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.17	0.03	0.25	0.00	0.00	22.3
1H	110	1202	906	-7	-20	-19	503	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.17	0.03	0.25	0.00	0.00	22.3
1I	110	1202	906	-7	-20	-19	503	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.17	0.03	0.25	0.00	0.00	22.3
1J	110	1202	906	-7	-20	-19	503	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.17	0.03	0.25	0.00	0.00	22.3
1K	110	1202	906	-7	-20	-19	503	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.17	0.03	0.25	0.00	0.00	22.3
1L	110	1202	906	-7	-20	-19	503	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.17	0.03	0.25	0.00	0.00	22.3
1M	110	1202	906	-7	-20	-19	503	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.17	0.03	0.25	0.00	0.00	22.3
1N	110	1202	906	-7	-20	-19	503	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.17	0.03	0.25	0.00	0.00	22.3
10	110	1202	906	-7	-20	-19	503	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.17	0.03	0.25	0.00	0.00	22.3
1P	110	1202	906	-7	-20	-19	503	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.17	0.03	0.25	0.00	0.00	22.3
2	110	1758	1451	31	-27	2	836	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.27	0.05	0.39	0.00	0.00	22.3
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	147	1202	436	-7	-20	-17	750	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.22	0.02	0.14	0.00	0.00	22.3
1B	147	1202	436	-7	-20	-17	750	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.22	0.02	0.14	0.00	0.00	22.3
1C	147	1202	436	-7	-20	-17	750	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.22	0.02	0.14	0.00	0.00	22.3
1D	147	1202	436	-7	-20	-17	750	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.22	0.02	0.14	0.00	0.00	22.3
1E	147	1202	436	-7	-20	-17	750	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.22	0.02	0.14	0.00	0.00	22.3
1F	147	1202	436	-7	-20	-17	750	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.22	0.02	0.14	0.00	0.00	22.3
1G	147	1202	436	-7	-20	-17	750	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.22	0.02	0.14	0.00	0.00	22.3
1H	147	1202	436	-7	-20	-17	750	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.22	0.02	0.14	0.00	0.00	22.3
1I	147	1202	436	-7	-20	-17	750	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.22	0.02	0.14	0.00	0.00	22.3
1J	147	1202	436	-7	-20	-17	750	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.22	0.02	0.14	0.00	0.00	22.3
1K	147	1202	436	-7	-20	-17	750	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.22	0.02	0.14	0.00	0.00	22.3
1L	147	1202	436	-7	-20	-17	750	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.22	0.02	0.14	0.00	0.00	22.3
1M	147	1202	436	-7	-20	-17	750	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.22	0.02	0.14	0.00	0.00	22.3
1N	147	1202	436	-7	-20	-17	750	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.22	0.02	0.14	0.00	0.00	22.3
10	147	1202	436	-7	-20	-17	750	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.22	0.02	0.14	0.00	0.00	22.3
1P	147	1202	436	-7	-20	-17	750	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.22	0.02	0.14	0.00	0.00	22.3
2	147	1758	691	31	-27	-10	1230	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.36	0.03	0.22	0.00	0.00	22.3
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	184	1202	-33	-7	-20	-14	824	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.24	0.00	0.05	0.00	0.00	22.3
1B	184	1202	-33	-7	-20	-14	824	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.24	0.00	0.05	0.00	0.00	22.3
1C	184	1202	-33	-7	-20	-14	824	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.24	0.00	0.05	0.00	0.00	22.3
1D	184	1202	-33	-7	-20	-14	824	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.24	0.00	0.05	0.00	0.00	22.3
1E	184	1202	-33	-7	-20	-14	824	3.08	4.62	4.62</								

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1C	368	1202	-2383	-7	-20	-2	-1400	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.37	0.07	0.58	0.00	0.00	9.3
1D	368	1202	-2383	-7	-20	-2	-1400	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.37	0.07	0.58	0.00	0.00	9.3
1E	368	1202	-2383	-7	-20	-2	-1400	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.37	0.07	0.58	0.00	0.00	9.3
1F	368	1202	-2383	-7	-20	-2	-1400	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.37	0.07	0.58	0.00	0.00	9.3
1G	368	1202	-2383	-7	-20	-2	-1400	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.37	0.07	0.58	0.00	0.00	9.3
1H	368	1202	-2383	-7	-20	-2	-1400	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.37	0.07	0.58	0.00	0.00	9.3
1I	368	1202	-2383	-7	-20	-2	-1400	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.37	0.07	0.58	0.00	0.00	9.3
1J	368	1202	-2383	-7	-20	-2	-1400	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.37	0.07	0.58	0.00	0.00	9.3
1K	368	1202	-2383	-7	-20	-2	-1400	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.37	0.07	0.58	0.00	0.00	9.3
1L	368	1202	-2383	-7	-20	-2	-1400	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.37	0.07	0.58	0.00	0.00	9.3
1M	368	1202	-2383	-7	-20	-2	-1400	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.37	0.07	0.58	0.00	0.00	9.3
1N	368	1202	-2383	-7	-20	-2	-1400	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.37	0.07	0.58	0.00	0.00	9.3
10	368	1202	-2383	-7	-20	-2	-1400	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.37	0.07	0.58	0.00	0.00	9.3
1P	368	1202	-2383	-7	-20	-2	-1400	3.08	3.08	3.08	4.62	2	0.37	0.07	0.58	0.00	0.00	9.3
2	368	1758	-3865	31	-27	-79	-2276	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.60	0.12	0.93	0.00	0.00	9.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 82 NI 13491 NF 13855 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 6.4050 5.5998 15.0048 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	731	2484	43	-186	61	-1267	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.32	0.11	1.00	1.87	0.29	9.3
1B	0	731	2484	43	-186	61	-1267	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.32	0.11	1.00	1.87	0.29	9.3
1C	0	731	2484	43	-186	61	-1267	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.32	0.11	1.00	1.87	0.29	9.3
1D	0	731	2484	43	-186	61	-1267	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.32	0.11	1.00	1.87	0.29	9.3
1E	0	731	2484	43	-186	61	-1267	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.32	0.11	1.00	1.87	0.29	9.3
1F	0	731	2484	43	-186	61	-1267	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.32	0.11	1.00	1.87	0.29	9.3
1G	0	731	2484	43	-186	61	-1267	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.32	0.11	1.00	1.87	0.29	9.3
1H	0	731	2484	43	-186	61	-1267	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.32	0.11	1.00	1.87	0.29	9.3
1I	0	731	2484	43	-186	61	-1267	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.32	0.11	1.00	1.87	0.29	9.3
1J	0	731	2484	43	-186	61	-1267	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.32	0.11	1.00	1.87	0.29	9.3
1K	0	731	2484	43	-186	61	-1267	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.32	0.11	1.00	1.87	0.29	9.3
1L	0	731	2484	43	-186	61	-1267	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.32	0.11	1.00	1.87	0.29	9.3
1M	0	731	2484	43	-186	61	-1267	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.32	0.11	1.00	1.87	0.29	9.3
1N	0	731	2484	43	-186	61	-1267	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.32	0.11	1.00	1.87	0.29	9.3
10	0	731	2484	43	-186	61	-1267	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.32	0.11	1.00	1.87	0.29	9.3
1P	0	731	2484	43	-186	61	-1267	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.32	0.11	1.00	1.87	0.29	9.3
2	0	1064	4014	82	-295	123	-2050	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.52	0.17	1.60	3.03	0.45	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	36	731	2022	43	-186	45	-452	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.13	0.10	0.90	0.00	0.00	9.3
1B	36	731	2022	43	-186	45	-452	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.13	0.10	0.90	0.00	0.00	9.3
1C	36	731	2022	43	-186	45	-452	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.13	0.10	0.90	0.00	0.00	9.3
1D	36	731	2022	43	-186	45	-452	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.13	0.10	0.90	0.00	0.00	9.3
1E	36	731	2022	43	-186	45	-452	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.13	0.10	0.90	0.00	0.00	9.3
1F	36	731	2022	43	-186	45	-452	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.13	0.10	0.90	0.00	0.00	9.3
1G	36	731	2022	43	-186	45	-452	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.13	0.10	0.90	0.00	0.00	9.3
1H	36	731	2022	43	-186	45	-452	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.13	0.10	0.90	0.00	0.00	9.3
1I	36	731	2022	43	-186	45	-452	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.13	0.10	0.90	0.00	0.00	9.3
1J	36	731	2022	43	-186	45	-452	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.13	0.10	0.90	0.00	0.00	9.3
1K	36	731	2022	43	-186	45	-452	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.13	0.10	0.90	0.00	0.00	9.3
1L	36	731	2022	43	-186	45	-452	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.13	0.10	0.90	0.00	0.00	9.3
1M	36	731	2022	43	-186	45	-452	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.13	0.10	0.90	0.00	0.00	9.3
1N	36	731	2022	43	-186	45	-452	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.13	0.10	0.90	0.00	0.00	9.3
10	36	731	2022	43	-186	45	-452	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.13	0.10	0.90	0.00	0.00	9.3
1P	36	731	2022	43	-186	45	-452	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.13	0.10	0.90	0.00	0.00	9.3
2	36	1064	3268	82	-295	93	-733	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.21	0.15	1.44	2.46	0.45	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	72	731	1561	43	-186	30	196	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.08	0.08	0.79	0.00	0.00	22.3
1B	72	731	1561	43	-186	30	196	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.08	0.08	0.79	0.00	0.00	22.3
1C	72	731	1561	43	-186	30	196	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.08	0.08	0.79	0.00	0.00	22.3
1D	72	731	1561	43	-186	30	196	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.08	0.08	0.79	0.00	0.00	22.3
1E	72	731	1561	43	-186	30	196	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.08	0.08	0.79	0.00	0.00	22.3
1F	72	731	1561	43	-186	30	196	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.08	0.08	0.79	0.00	0.00	22.3
1G	72	731	1561	43	-186	30	196	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.08	0.08	0.79	0.00	0.00	22.3
1H	72	731	1561	43	-186	30	196	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.08	0.08	0.79	0.00	0.00	22.3
1I	72	731	1561	43	-186	30	196	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.08	0.08	0.79	0.00	0.00	22.3
1J	72	731	1561	43	-186	30	196	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.08	0.08	0.79	0.00	0.00	22.3
1K	72	731	1561	43	-186	30	196	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.08	0.08	0.79	0.00	0.00	22.3
1L	72	731	1561	43	-186	30	196	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.08	0.08	0.79	0.00	0.00	22.3
1M	72	731	1561	43	-186	30	196	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.08	0.08	0.79	0.00	0.00	22.3
1N	72	731	1561	43	-186	30	196	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.08	0.08	0.79	0.00	0.00	22.3
10	72	731	1561	43	-186	30	196	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.08	0.08	0.79	0.00	0.00	22.3
1P	72	731	1561	43	-186	30	196	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.08	0.08	0.79	0.00	0.00	22.3
2	72	1064	2522	82	-295	64	314	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.12	0.13	1.27	1.90	0.45	22.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	108	731	1100	43	-186	14	677	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.19	0.07	0.69	0.00	0.00	22.3
1B	108	731	1100	43	-186	14	677	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.19	0.07	0.69	0.00	0.00	22.3
1C	108	731	1100	43	-186	14	677	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.19	0.07	0.69	0.00	0.00	22.3

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

apost= --		aant= 1.54		ainf= 1.54		asup= --		staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)										
1A	289	731	-1208	43	-186	-63	579	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.16	0.07	0.71	0.00	0.00	22.3
1B	289	731	-1208	43	-186	-63	579	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.16	0.07	0.71	0.00	0.00	22.3
1C	289	731	-1208	43	-186	-63	579	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.16	0.07	0.71	0.00	0.00	22.3
1D	289	731	-1208	43	-186	-63	579	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.16	0.07	0.71	0.00	0.00	22.3
1E	289	731	-1208	43	-186	-63	579	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.16	0.07	0.71	0.00	0.00	22.3
1F	289	731	-1208	43	-186	-63	579	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.16	0.07	0.71	0.00	0.00	22.3
1G	289	731	-1208	43	-186	-63	579	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.16	0.07	0.71	0.00	0.00	22.3
1H	289	731	-1208	43	-186	-63	579	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.16	0.07	0.71	0.00	0.00	22.3
1I	289	731	-1208	43	-186	-63	579	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.16	0.07	0.71	0.00	0.00	22.3
1J	289	731	-1208	43	-186	-63	579	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.16	0.07	0.71	0.00	0.00	22.3
1K	289	731	-1208	43	-186	-63	579	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.16	0.07	0.71	0.00	0.00	22.3
1L	289	731	-1208	43	-186	-63	579	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.16	0.07	0.71	0.00	0.00	22.3
1M	289	731	-1208	43	-186	-63	579	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.16	0.07	0.71	0.00	0.00	22.3
1N	289	731	-1208	43	-186	-63	579	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.16	0.07	0.71	0.00	0.00	22.3
1O	289	731	-1208	43	-186	-63	579	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.16	0.07	0.71	0.00	0.00	22.3
1P	289	731	-1208	43	-186	-63	579	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.16	0.07	0.71	0.00	0.00	22.3
2	289	1064	-1952	82	-295	-114	932	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.26	0.12	1.14	1.47	0.45	22.3

apost= --		aant= 1.54		ainf= 1.54		asup= --		staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)										
1A	325	731	-1669	43	-186	-79	58	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.04	0.08	0.82	0.00	0.00	9.3
1B	325	731	-1669	43	-186	-79	58	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.04	0.08	0.82	0.00	0.00	9.3
1C	325	731	-1669	43	-186	-79	58	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.04	0.08	0.82	0.00	0.00	9.3
1D	325	731	-1669	43	-186	-79	58	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.04	0.08	0.82	0.00	0.00	9.3
1E	325	731	-1669	43	-186	-79	58	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.04	0.08	0.82	0.00	0.00	9.3
1F	325	731	-1669	43	-186	-79	58	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.04	0.08	0.82	0.00	0.00	9.3
1G	325	731	-1669	43	-186	-79	58	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.04	0.08	0.82	0.00	0.00	9.3
1H	325	731	-1669	43	-186	-79	58	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.04	0.08	0.82	0.00	0.00	9.3
1I	325	731	-1669	43	-186	-79	58	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.04	0.08	0.82	0.00	0.00	9.3
1J	325	731	-1669	43	-186	-79	58	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.04	0.08	0.82	0.00	0.00	9.3
1K	325	731	-1669	43	-186	-79	58	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.04	0.08	0.82	0.00	0.00	9.3
1L	325	731	-1669	43	-186	-79	58	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.04	0.08	0.82	0.00	0.00	9.3
1M	325	731	-1669	43	-186	-79	58	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.04	0.08	0.82	0.00	0.00	9.3
1N	325	731	-1669	43	-186	-79	58	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.04	0.08	0.82	0.00	0.00	9.3
1O	325	731	-1669	43	-186	-79	58	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.04	0.08	0.82	0.00	0.00	9.3
1P	325	731	-1669	43	-186	-79	58	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.04	0.08	0.82	0.00	0.00	9.3
2	325	1064	-2698	82	-295	-144	91	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.09	0.14	1.31	2.03	0.45	9.3

apost= --		aant= 1.54		ainf= 1.54		asup= --		staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)										
1A	362	731	-2131	43	-186	-94	-629	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.10	0.92	0.00	0.00	9.3
1B	362	731	-2131	43	-186	-94	-629	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.10	0.92	0.00	0.00	9.3
1C	362	731	-2131	43	-186	-94	-629	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.10	0.92	0.00	0.00	9.3
1D	362	731	-2131	43	-186	-94	-629	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.10	0.92	0.00	0.00	9.3
1E	362	731	-2131	43	-186	-94	-629	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.10	0.92	0.00	0.00	9.3
1F	362	731	-2131	43	-186	-94	-629	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.10	0.92	0.00	0.00	9.3
1G	362	731	-2131	43	-186	-94	-629	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.10	0.92	0.00	0.00	9.3
1H	362	731	-2131	43	-186	-94	-629	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.10	0.92	0.00	0.00	9.3
1I	362	731	-2131	43	-186	-94	-629	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.10	0.92	0.00	0.00	9.3
1J	362	731	-2131	43	-186	-94	-629	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.10	0.92	0.00	0.00	9.3
1K	362	731	-2131	43	-186	-94	-629	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.10	0.92	0.00	0.00	9.3
1L	362	731	-2131	43	-186	-94	-629	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.10	0.92	0.00	0.00	9.3
1M	362	731	-2131	43	-186	-94	-629	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.10	0.92	0.00	0.00	9.3
1N	362	731	-2131	43	-186	-94	-629	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.10	0.92	0.00	0.00	9.3
1O	362	731	-2131	43	-186	-94	-629	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.10	0.92	0.00	0.00	9.3
1P	362	731	-2131	43	-186	-94	-629	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.10	0.92	0.00	0.00	9.3
2	362	1064	-3444	82	-295	-173	-1019	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.28	0.16	1.48	2.60	0.45	9.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 83 NI 13852 NF 13492 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 6.4050 5.5998 15.0048 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-172	2438	-95	46	-174	-1471	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.33	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
1B	0	-172	2438	-95	46	-174	-1471	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.33	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
1C	0	-172	2438	-95	46	-174	-1471	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.33	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
1D	0	-172	2438	-95	46	-174	-1471	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.33	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
1E	0	-172	2438	-95	46	-174	-1471	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.33	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
1F	0	-172	2438	-95	46	-174	-1471	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.33	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
1G	0	-172	2438	-95	46	-174	-1471	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.33	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
1H	0	-172	2438	-95	46	-174	-1471	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.33	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
1I	0	-172	2438	-95	46	-174	-1471	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.33	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
1J	0	-172	2438	-95	46	-174	-1471	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.33	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
1K	0	-172	2438	-95	46	-174	-1471	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.33	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
1L	0	-172	2438	-95	46	-174	-1471	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.33	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
1M	0	-172	2438	-95	46	-174	-1471	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.33	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
1N	0	-172	2438	-95	46	-174	-1471	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.33	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
1O	0	-172	2438	-95	46	-174	-1471	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.33	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
1P	0	-172	2438	-95	46	-174	-1471	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.33	0.08	0.66	0.00	0.00	9.3
2	0	-318	3930	-92	79	-170	-2351	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.53	0.13	1.08	2.96	0.12	9.3

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1A	184	-172	88	-95	46	0	853	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.19	0.01	0.13	0.00	0.00	22.3
1N	184	-172	88	-95	46	0	853	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.19	0.01	0.13	0.00	0.00	22.3
10	184	-172	88	-95	46	0	853	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.19	0.01	0.13	0.00	0.00	22.3
1P	184	-172	88	-95	46	0	853	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.19	0.01	0.13	0.00	0.00	22.3
2	184	-318	133	-92	79	-0	1388	3.08	3.08	4.62	3.08	2	0.31	0.02	0.22	0.00	0.00	22.3
apost= -- aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	221	-172	-382	-95	46	35	799	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.18	0.02	0.20	0.00	0.00	22.3
1B	221	-172	-382	-95	46	35	799	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.18	0.02	0.20	0.00	0.00	22.3
1C	221	-172	-382	-95	46	35	799	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.18	0.02	0.20	0.00	0.00	22.3
1D	221	-172	-382	-95	46	35	799	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.18	0.02	0.20	0.00	0.00	22.3
1E	221	-172	-382	-95	46	35	799	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.18	0.02	0.20	0.00	0.00	22.3
1F	221	-172	-382	-95	46	35	799	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.18	0.02	0.20	0.00	0.00	22.3
1G	221	-172	-382	-95	46	35	799	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.18	0.02	0.20	0.00	0.00	22.3
1H	221	-172	-382	-95	46	35	799	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.18	0.02	0.20	0.00	0.00	22.3
1I	221	-172	-382	-95	46	35	799	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.18	0.02	0.20	0.00	0.00	22.3
1J	221	-172	-382	-95	46	35	799	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.18	0.02	0.20	0.00	0.00	22.3
1K	221	-172	-382	-95	46	35	799	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.18	0.02	0.20	0.00	0.00	22.3
1L	221	-172	-382	-95	46	35	799	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.18	0.02	0.20	0.00	0.00	22.3
1M	221	-172	-382	-95	46	35	799	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.18	0.02	0.20	0.00	0.00	22.3
1N	221	-172	-382	-95	46	35	799	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.18	0.02	0.20	0.00	0.00	22.3
10	221	-172	-382	-95	46	35	799	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.18	0.02	0.20	0.00	0.00	22.3
1P	221	-172	-382	-95	46	35	799	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.18	0.02	0.20	0.00	0.00	22.3
2	221	-318	-626	-92	79	34	1297	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.29	0.03	0.33	0.00	0.00	22.3
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	258	-172	-852	-95	46	70	572	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.03	0.30	0.00	0.00	22.3
1B	258	-172	-852	-95	46	70	572	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.03	0.30	0.00	0.00	22.3
1C	258	-172	-852	-95	46	70	572	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.03	0.30	0.00	0.00	22.3
1D	258	-172	-852	-95	46	70	572	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.03	0.30	0.00	0.00	22.3
1E	258	-172	-852	-95	46	70	572	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.03	0.30	0.00	0.00	22.3
1F	258	-172	-852	-95	46	70	572	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.03	0.30	0.00	0.00	22.3
1G	258	-172	-852	-95	46	70	572	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.03	0.30	0.00	0.00	22.3
1H	258	-172	-852	-95	46	70	572	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.03	0.30	0.00	0.00	22.3
1I	258	-172	-852	-95	46	70	572	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.03	0.30	0.00	0.00	22.3
1J	258	-172	-852	-95	46	70	572	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.03	0.30	0.00	0.00	22.3
1K	258	-172	-852	-95	46	70	572	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.03	0.30	0.00	0.00	22.3
1L	258	-172	-852	-95	46	70	572	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.03	0.30	0.00	0.00	22.3
1M	258	-172	-852	-95	46	70	572	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.03	0.30	0.00	0.00	22.3
1N	258	-172	-852	-95	46	70	572	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.03	0.30	0.00	0.00	22.3
10	258	-172	-852	-95	46	70	572	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.03	0.30	0.00	0.00	22.3
1P	258	-172	-852	-95	46	70	572	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.13	0.03	0.30	0.00	0.00	22.3
2	258	-318	-1386	-92	79	68	927	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.20	0.06	0.50	0.00	0.00	22.3
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	295	-172	-1322	-95	46	105	172	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.03	0.05	0.41	0.00	0.00	22.3
1B	295	-172	-1322	-95	46	105	172	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.03	0.05	0.41	0.00	0.00	22.3
1C	295	-172	-1322	-95	46	105	172	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.03	0.05	0.41	0.00	0.00	22.3
1D	295	-172	-1322	-95	46	105	172	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.03	0.05	0.41	0.00	0.00	22.3
1E	295	-172	-1322	-95	46	105	172	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.03	0.05	0.41	0.00	0.00	22.3
1F	295	-172	-1322	-95	46	105	172	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.03	0.05	0.41	0.00	0.00	22.3
1G	295	-172	-1322	-95	46	105	172	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.03	0.05	0.41	0.00	0.00	22.3
1H	295	-172	-1322	-95	46	105	172	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.03	0.05	0.41	0.00	0.00	22.3
1I	295	-172	-1322	-95	46	105	172	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.03	0.05	0.41	0.00	0.00	22.3
1J	295	-172	-1322	-95	46	105	172	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.03	0.05	0.41	0.00	0.00	22.3
1K	295	-172	-1322	-95	46	105	172	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.03	0.05	0.41	0.00	0.00	22.3
1L	295	-172	-1322	-95	46	105	172	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.03	0.05	0.41	0.00	0.00	22.3
1M	295	-172	-1322	-95	46	105	172	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.03	0.05	0.41	0.00	0.00	22.3
1N	295	-172	-1322	-95	46	105	172	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.03	0.05	0.41	0.00	0.00	22.3
10	295	-172	-1322	-95	46	105	172	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.03	0.05	0.41	0.00	0.00	22.3
1P	295	-172	-1322	-95	46	105	172	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.03	0.05	0.41	0.00	0.00	22.3
2	295	-318	-2145	-92	79	102	277	4.62	3.08	4.62	3.08	2	0.05	0.08	0.66	0.00	0.00	22.3
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	331	-172	-1792	-95	46	140	-402	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
1B	331	-172	-1792	-95	46	140	-402	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
1C	331	-172	-1792	-95	46	140	-402	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
1D	331	-172	-1792	-95	46	140	-402	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
1E	331	-172	-1792	-95	46	140	-402	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
1F	331	-172	-1792	-95	46	140	-402	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
1G	331	-172	-1792	-95	46	140	-402	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
1H	331	-172	-1792	-95	46	140	-402	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
1I	331	-172	-1792	-95	46	140	-402	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
1J	331	-172	-1792	-95	46	140	-402	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
1K	331	-172	-1792	-95	46	140	-402	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
1L	331	-172	-1792	-95	46	140	-402	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
1M	331	-172	-1792	-95	46	140	-402	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
1N	331	-172	-1792	-95	46	140	-402	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
10	331	-172	-1792	-95	46	140	-402	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
1P	331	-172	-1792	-95	46	140	-402	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.09	0.06	0.51	0.00	0.00	9.3
2	331	-318	-2905	-92	79	136	-653	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.14	0.10	0.84	0.00	0.00	9.3
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	368	-172	-2262	-95	46	175	-1148	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.26	0.07	0.62	0.00	0.00	9.3
1B	368	-172	-2262	-95	46	175	-1148	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.26	0.07	0.62	0.00	0.00	9.3</

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1G	368	-172	-2262	-95	46	175	-1148	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.26	0.07	0.62	0.00	0.00	9.3
1H	368	-172	-2262	-95	46	175	-1148	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.26	0.07	0.62	0.00	0.00	9.3
1I	368	-172	-2262	-95	46	175	-1148	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.26	0.07	0.62	0.00	0.00	9.3
1J	368	-172	-2262	-95	46	175	-1148	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.26	0.07	0.62	0.00	0.00	9.3
1K	368	-172	-2262	-95	46	175	-1148	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.26	0.07	0.62	0.00	0.00	9.3
1L	368	-172	-2262	-95	46	175	-1148	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.26	0.07	0.62	0.00	0.00	9.3
1M	368	-172	-2262	-95	46	175	-1148	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.26	0.07	0.62	0.00	0.00	9.3
1N	368	-172	-2262	-95	46	175	-1148	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.26	0.07	0.62	0.00	0.00	9.3
1O	368	-172	-2262	-95	46	175	-1148	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.26	0.07	0.62	0.00	0.00	9.3
1P	368	-172	-2262	-95	46	175	-1148	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.26	0.07	0.62	0.00	0.00	9.3
2	368	-318	-3664	-92	79	170	-1862	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.42	0.12	1.02	2.76	0.12	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 84 NI 13492 NF 13856 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 6.4050 5.5998 15.0048 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-136	2033	-116	19	-202	-502	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.11	0.06	0.50	0.00	0.00	9.3
1B	0	-136	2033	-116	19	-202	-502	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.11	0.06	0.50	0.00	0.00	9.3
1C	0	-136	2033	-116	19	-202	-502	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.11	0.06	0.50	0.00	0.00	9.3
1D	0	-136	2033	-116	19	-202	-502	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.11	0.06	0.50	0.00	0.00	9.3
1E	0	-136	2033	-116	19	-202	-502	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.11	0.06	0.50	0.00	0.00	9.3
1F	0	-136	2033	-116	19	-202	-502	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.11	0.06	0.50	0.00	0.00	9.3
1G	0	-136	2033	-116	19	-202	-502	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.11	0.06	0.50	0.00	0.00	9.3
1H	0	-136	2033	-116	19	-202	-502	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.11	0.06	0.50	0.00	0.00	9.3
1I	0	-136	2033	-116	19	-202	-502	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.11	0.06	0.50	0.00	0.00	9.3
1J	0	-136	2033	-116	19	-202	-502	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.11	0.06	0.50	0.00	0.00	9.3
1K	0	-136	2033	-116	19	-202	-502	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.11	0.06	0.50	0.00	0.00	9.3
1L	0	-136	2033	-116	19	-202	-502	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.11	0.06	0.50	0.00	0.00	9.3
1M	0	-136	2033	-116	19	-202	-502	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.11	0.06	0.50	0.00	0.00	9.3
1N	0	-136	2033	-116	19	-202	-502	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.11	0.06	0.50	0.00	0.00	9.3
1O	0	-136	2033	-116	19	-202	-502	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.11	0.06	0.50	0.00	0.00	9.3
1P	0	-136	2033	-116	19	-202	-502	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.11	0.06	0.50	0.00	0.00	9.3
2	0	-231	3291	-143	34	-249	-824	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.18	0.10	0.82	0.00	0.00	9.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	36	-136	1571	-116	19	-160	149	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.05	0.05	0.40	0.00	0.00	9.3
1B	36	-136	1571	-116	19	-160	149	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.05	0.05	0.40	0.00	0.00	9.3
1C	36	-136	1571	-116	19	-160	149	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.05	0.05	0.40	0.00	0.00	9.3
1D	36	-136	1571	-116	19	-160	149	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.05	0.05	0.40	0.00	0.00	9.3
1E	36	-136	1571	-116	19	-160	149	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.05	0.05	0.40	0.00	0.00	9.3
1F	36	-136	1571	-116	19	-160	149	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.05	0.05	0.40	0.00	0.00	9.3
1G	36	-136	1571	-116	19	-160	149	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.05	0.05	0.40	0.00	0.00	9.3
1H	36	-136	1571	-116	19	-160	149	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.05	0.05	0.40	0.00	0.00	9.3
1I	36	-136	1571	-116	19	-160	149	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.05	0.05	0.40	0.00	0.00	9.3
1J	36	-136	1571	-116	19	-160	149	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.05	0.05	0.40	0.00	0.00	9.3
1K	36	-136	1571	-116	19	-160	149	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.05	0.05	0.40	0.00	0.00	9.3
1L	36	-136	1571	-116	19	-160	149	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.05	0.05	0.40	0.00	0.00	9.3
1M	36	-136	1571	-116	19	-160	149	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.05	0.05	0.40	0.00	0.00	9.3
1N	36	-136	1571	-116	19	-160	149	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.05	0.05	0.40	0.00	0.00	9.3
1O	36	-136	1571	-116	19	-160	149	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.05	0.05	0.40	0.00	0.00	9.3
1P	36	-136	1571	-116	19	-160	149	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.05	0.05	0.40	0.00	0.00	9.3
2	36	-231	2545	-143	34	-198	231	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.05	0.08	0.65	0.00	0.00	9.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	72	-136	1110	-116	19	-118	634	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.14	0.04	0.29	0.00	0.00	22.3
1B	72	-136	1110	-116	19	-118	634	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.14	0.04	0.29	0.00	0.00	22.3
1C	72	-136	1110	-116	19	-118	634	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.14	0.04	0.29	0.00	0.00	22.3
1D	72	-136	1110	-116	19	-118	634	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.14	0.04	0.29	0.00	0.00	22.3
1E	72	-136	1110	-116	19	-118	634	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.14	0.04	0.29	0.00	0.00	22.3
1F	72	-136	1110	-116	19	-118	634	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.14	0.04	0.29	0.00	0.00	22.3
1G	72	-136	1110	-116	19	-118	634	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.14	0.04	0.29	0.00	0.00	22.3
1H	72	-136	1110	-116	19	-118	634	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.14	0.04	0.29	0.00	0.00	22.3
1I	72	-136	1110	-116	19	-118	634	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.14	0.04	0.29	0.00	0.00	22.3
1J	72	-136	1110	-116	19	-118	634	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.14	0.04	0.29	0.00	0.00	22.3
1K	72	-136	1110	-116	19	-118	634	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.14	0.04	0.29	0.00	0.00	22.3
1L	72	-136	1110	-116	19	-118	634	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.14	0.04	0.29	0.00	0.00	22.3
1M	72	-136	1110	-116	19	-118	634	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.14	0.04	0.29	0.00	0.00	22.3
1N	72	-136	1110	-116	19	-118	634	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.14	0.04	0.29	0.00	0.00	22.3
1O	72	-136	1110	-116	19	-118	634	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.14	0.04	0.29	0.00	0.00	22.3
1P	72	-136	1110	-116	19	-118	634	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.14	0.04	0.29	0.00	0.00	22.3
2	72	-231	1799	-143	34	-146	1016	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.23	0.06	0.48	0.00	0.00	22.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	108	-136	648	-116	19	-76	952	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.22	0.02	0.19	0.00	0.00	22.3
1B	108	-136	648	-116	19	-76	952	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.22	0.02	0.19	0.00	0.00	22.3
1C	108	-136	648	-116	19	-76	952	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.22	0.02	0.19	0.00	0.00	22.3
1D	108	-136	648	-116	19	-76	952	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.22	0.02	0.19	0.00	0.00	22.3
1E	108	-136	648	-116	19	-76	952	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.22	0.02	0.19	0.00	0.00	22.3
1F	108	-136	648	-116	19	-76	952	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.22	0.02	0.19	0.00	0.00	22.3
1G	108	-136	648	-116	19	-76	952	3.08	4.62	4.62	3.08	2	0.22	0.02	0.19	0.00	0.00	22.3

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1B	289	-136	-1660	-116	19	133	37	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.04	0.05	0.42	0.00	0.00	22.3
1C	289	-136	-1660	-116	19	133	37	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.04	0.05	0.42	0.00	0.00	22.3
1D	289	-136	-1660	-116	19	133	37	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.04	0.05	0.42	0.00	0.00	22.3
1E	289	-136	-1660	-116	19	133	37	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.04	0.05	0.42	0.00	0.00	22.3
1F	289	-136	-1660	-116	19	133	37	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.04	0.05	0.42	0.00	0.00	22.3
1G	289	-136	-1660	-116	19	133	37	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.04	0.05	0.42	0.00	0.00	22.3
1H	289	-136	-1660	-116	19	133	37	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.04	0.05	0.42	0.00	0.00	22.3
1I	289	-136	-1660	-116	19	133	37	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.04	0.05	0.42	0.00	0.00	22.3
1J	289	-136	-1660	-116	19	133	37	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.04	0.05	0.42	0.00	0.00	22.3
1K	289	-136	-1660	-116	19	133	37	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.04	0.05	0.42	0.00	0.00	22.3
1L	289	-136	-1660	-116	19	133	37	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.04	0.05	0.42	0.00	0.00	22.3
1M	289	-136	-1660	-116	19	133	37	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.04	0.05	0.42	0.00	0.00	22.3
1N	289	-136	-1660	-116	19	133	37	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.04	0.05	0.42	0.00	0.00	22.3
1O	289	-136	-1660	-116	19	133	37	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.04	0.05	0.42	0.00	0.00	22.3
1P	289	-136	-1660	-116	19	133	37	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.04	0.05	0.42	0.00	0.00	22.3
2	289	-231	-2675	-143	34	163	65	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.04	0.08	0.68	0.00	0.00	22.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	325	-136	-2121	-116	19	175	-646	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.14	0.06	0.52	0.00	0.00	9.3
1B	325	-136	-2121	-116	19	175	-646	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.14	0.06	0.52	0.00	0.00	9.3
1C	325	-136	-2121	-116	19	175	-646	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.14	0.06	0.52	0.00	0.00	9.3
1D	325	-136	-2121	-116	19	175	-646	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.14	0.06	0.52	0.00	0.00	9.3
1E	325	-136	-2121	-116	19	175	-646	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.14	0.06	0.52	0.00	0.00	9.3
1F	325	-136	-2121	-116	19	175	-646	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.14	0.06	0.52	0.00	0.00	9.3
1G	325	-136	-2121	-116	19	175	-646	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.14	0.06	0.52	0.00	0.00	9.3
1H	325	-136	-2121	-116	19	175	-646	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.14	0.06	0.52	0.00	0.00	9.3
1I	325	-136	-2121	-116	19	175	-646	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.14	0.06	0.52	0.00	0.00	9.3
1J	325	-136	-2121	-116	19	175	-646	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.14	0.06	0.52	0.00	0.00	9.3
1K	325	-136	-2121	-116	19	175	-646	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.14	0.06	0.52	0.00	0.00	9.3
1L	325	-136	-2121	-116	19	175	-646	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.14	0.06	0.52	0.00	0.00	9.3
1M	325	-136	-2121	-116	19	175	-646	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.14	0.06	0.52	0.00	0.00	9.3
1N	325	-136	-2121	-116	19	175	-646	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.14	0.06	0.52	0.00	0.00	9.3
1O	325	-136	-2121	-116	19	175	-646	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.14	0.06	0.52	0.00	0.00	9.3
1P	325	-136	-2121	-116	19	175	-646	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.14	0.06	0.52	0.00	0.00	9.3
2	325	-231	-3421	-143	34	214	-1037	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.23	0.10	0.85	0.00	0.00	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	362	-136	-2583	-116	19	217	-1497	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.34	0.08	0.62	0.00	0.00	9.3
1B	362	-136	-2583	-116	19	217	-1497	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.34	0.08	0.62	0.00	0.00	9.3
1C	362	-136	-2583	-116	19	217	-1497	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.34	0.08	0.62	0.00	0.00	9.3
1D	362	-136	-2583	-116	19	217	-1497	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.34	0.08	0.62	0.00	0.00	9.3
1E	362	-136	-2583	-116	19	217	-1497	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.34	0.08	0.62	0.00	0.00	9.3
1F	362	-136	-2583	-116	19	217	-1497	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.34	0.08	0.62	0.00	0.00	9.3
1G	362	-136	-2583	-116	19	217	-1497	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.34	0.08	0.62	0.00	0.00	9.3
1H	362	-136	-2583	-116	19	217	-1497	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.34	0.08	0.62	0.00	0.00	9.3
1I	362	-136	-2583	-116	19	217	-1497	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.34	0.08	0.62	0.00	0.00	9.3
1J	362	-136	-2583	-116	19	217	-1497	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.34	0.08	0.62	0.00	0.00	9.3
1K	362	-136	-2583	-116	19	217	-1497	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.34	0.08	0.62	0.00	0.00	9.3
1L	362	-136	-2583	-116	19	217	-1497	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.34	0.08	0.62	0.00	0.00	9.3
1M	362	-136	-2583	-116	19	217	-1497	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.34	0.08	0.62	0.00	0.00	9.3
1N	362	-136	-2583	-116	19	217	-1497	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.34	0.08	0.62	0.00	0.00	9.3
1O	362	-136	-2583	-116	19	217	-1497	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.34	0.08	0.62	0.00	0.00	9.3
1P	362	-136	-2583	-116	19	217	-1497	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.34	0.08	0.62	0.00	0.00	9.3
2	362	-231	-4167	-143	34	266	-2409	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.55	0.13	1.02	3.14	0.05	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 85 NI 13850 NF 13853 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 6.7900 5.9364 15.7264 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	1413	2742	-39	-57	-91	-1861	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.49	0.09	0.75	0.00	0.00	9.3
1B	0	1413	2742	-39	-57	-91	-1861	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.49	0.09	0.75	0.00	0.00	9.3
1C	0	1413	2742	-39	-57	-91	-1861	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.49	0.09	0.75	0.00	0.00	9.3
1D	0	1413	2742	-39	-57	-91	-1861	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.49	0.09	0.75	0.00	0.00	9.3
1E	0	1413	2742	-39	-57	-91	-1861	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.49	0.09	0.75	0.00	0.00	9.3
1F	0	1413	2742	-39	-57	-91	-1861	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.49	0.09	0.75	0.00	0.00	9.3
1G	0	1413	2742	-39	-57	-91	-1861	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.49	0.09	0.75	0.00	0.00	9.3
1H	0	1413	2742	-39	-57	-91	-1861	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.49	0.09	0.75	0.00	0.00	9.3
1I	0	1413	2742	-39	-57	-91	-1861	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.49	0.09	0.75	0.00	0.00	9.3
1J	0	1413	2742	-39	-57	-91	-1861	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.49	0.09	0.75	0.00	0.00	9.3
1K	0	1413	2742	-39	-57	-91	-1861	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.49	0.09	0.75	0.00	0.00	9.3
1L	0	1413	2742	-39	-57	-91	-1861	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.49	0.09	0.75	0.00	0.00	9.3
1M	0	1413	2742	-39	-57	-91	-1861	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.49	0.09	0.75	0.00	0.00	9.3
1N	0	1413	2742	-39	-57	-91	-1861	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.49	0.09	0.75	0.00	0.00	9.3
1O	0	1413	2742	-39	-57	-91	-1861	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.49	0.09	0.75	0.00	0.00	9.3
1P	0	1413	2742	-39	-57	-91	-1861	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.49	0.09	0.75	0.00	0.00	9.3
2	0	2069	4452	-39	-86	-97	-3006	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.78	0.14	1.20	3.36	0.13	9.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	39	1413	2217	-39	-57	-75	-887	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.26	0.07	0.63	0.00	0.00	9.3
1B	39	1413	2217	-39	-57	-75	-887	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.26	0.07	0.63	0.00	0.00	9.3

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1K	393	1413	-2505	-39	-57	62	-1396	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.38	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1L	393	1413	-2505	-39	-57	62	-1396	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.38	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1M	393	1413	-2505	-39	-57	62	-1396	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.38	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1N	393	1413	-2505	-39	-57	62	-1396	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.38	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1O	393	1413	-2505	-39	-57	62	-1396	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.38	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1P	393	1413	-2505	-39	-57	62	-1396	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.38	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
2	393	2069	-4049	-39	-86	57	-2213	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.60	0.13	1.11	3.05	0.13	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 86 NI 13851 NF 13494 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 6.4050 5.5998 15.0048 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza			aswta	aswto	PASSO
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m		cm	
1A	0	-1816	2467	-229	70	-421	-1638	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.31	0.08	0.75	0.00	0.00	9.3	
1B	0	-1816	2467	-229	70	-421	-1638	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.31	0.08	0.75	0.00	0.00	9.3	
1C	0	-1816	2467	-229	70	-421	-1638	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.31	0.08	0.75	0.00	0.00	9.3	
1D	0	-1816	2467	-229	70	-421	-1638	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.31	0.08	0.75	0.00	0.00	9.3	
1E	0	-1816	2467	-229	70	-421	-1638	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.31	0.08	0.75	0.00	0.00	9.3	
1F	0	-1816	2467	-229	70	-421	-1638	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.31	0.08	0.75	0.00	0.00	9.3	
1G	0	-1816	2467	-229	70	-421	-1638	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.31	0.08	0.75	0.00	0.00	9.3	
1H	0	-1816	2467	-229	70	-421	-1638	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.31	0.08	0.75	0.00	0.00	9.3	
1I	0	-1816	2467	-229	70	-421	-1638	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.31	0.08	0.75	0.00	0.00	9.3	
1J	0	-1816	2467	-229	70	-421	-1638	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.31	0.08	0.75	0.00	0.00	9.3	
1K	0	-1816	2467	-229	70	-421	-1638	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.31	0.08	0.75	0.00	0.00	9.3	
1L	0	-1816	2467	-229	70	-421	-1638	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.31	0.08	0.75	0.00	0.00	9.3	
1M	0	-1816	2467	-229	70	-421	-1638	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.31	0.08	0.75	0.00	0.00	9.3	
1N	0	-1816	2467	-229	70	-421	-1638	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.31	0.08	0.75	0.00	0.00	9.3	
1O	0	-1816	2467	-229	70	-421	-1638	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.31	0.08	0.75	0.00	0.00	9.3	
1P	0	-1816	2467	-229	70	-421	-1638	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.31	0.08	0.75	0.00	0.00	9.3	
2	0	-2608	4001	-310	110	-570	-2666	3.08	4.62	3.08	4.62	2	0.52	0.13	1.24	3.02	0.17	9.3	

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	37	-1816	1997	-229	70	-337	-816	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.12	0.07	0.64	0.00	0.00	9.3
1B	37	-1816	1997	-229	70	-337	-816	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.12	0.07	0.64	0.00	0.00	9.3
1C	37	-1816	1997	-229	70	-337	-816	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.12	0.07	0.64	0.00	0.00	9.3
1D	37	-1816	1997	-229	70	-337	-816	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.12	0.07	0.64	0.00	0.00	9.3
1E	37	-1816	1997	-229	70	-337	-816	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.12	0.07	0.64	0.00	0.00	9.3
1F	37	-1816	1997	-229	70	-337	-816	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.12	0.07	0.64	0.00	0.00	9.3
1G	37	-1816	1997	-229	70	-337	-816	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.12	0.07	0.64	0.00	0.00	9.3
1H	37	-1816	1997	-229	70	-337	-816	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.12	0.07	0.64	0.00	0.00	9.3
1I	37	-1816	1997	-229	70	-337	-816	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.12	0.07	0.64	0.00	0.00	9.3
1J	37	-1816	1997	-229	70	-337	-816	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.12	0.07	0.64	0.00	0.00	9.3
1K	37	-1816	1997	-229	70	-337	-816	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.12	0.07	0.64	0.00	0.00	9.3
1L	37	-1816	1997	-229	70	-337	-816	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.12	0.07	0.64	0.00	0.00	9.3
1M	37	-1816	1997	-229	70	-337	-816	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.12	0.07	0.64	0.00	0.00	9.3
1N	37	-1816	1997	-229	70	-337	-816	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.12	0.07	0.64	0.00	0.00	9.3
1O	37	-1816	1997	-229	70	-337	-816	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.12	0.07	0.64	0.00	0.00	9.3
1P	37	-1816	1997	-229	70	-337	-816	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.12	0.07	0.64	0.00	0.00	9.3
2	37	-2608	3242	-310	110	-455	-1333	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.21	0.11	1.05	2.44	0.17	9.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	74	-1816	1527	-229	70	-253	-167	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.03	0.06	0.53	0.00	0.00	22.3
1B	74	-1816	1527	-229	70	-253	-167	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.03	0.06	0.53	0.00	0.00	22.3
1C	74	-1816	1527	-229	70	-253	-167	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.03	0.06	0.53	0.00	0.00	22.3
1D	74	-1816	1527	-229	70	-253	-167	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.03	0.06	0.53	0.00	0.00	22.3
1E	74	-1816	1527	-229	70	-253	-167	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.03	0.06	0.53	0.00	0.00	22.3
1F	74	-1816	1527	-229	70	-253	-167	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.03	0.06	0.53	0.00	0.00	22.3
1G	74	-1816	1527	-229	70	-253	-167	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.03	0.06	0.53	0.00	0.00	22.3
1H	74	-1816	1527	-229	70	-253	-167	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.03	0.06	0.53	0.00	0.00	22.3
1I	74	-1816	1527	-229	70	-253	-167	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.03	0.06	0.53	0.00	0.00	22.3
1J	74	-1816	1527	-229	70	-253	-167	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.03	0.06	0.53	0.00	0.00	22.3
1K	74	-1816	1527	-229	70	-253	-167	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.03	0.06	0.53	0.00	0.00	22.3
1L	74	-1816	1527	-229	70	-253	-167	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.03	0.06	0.53	0.00	0.00	22.3
1M	74	-1816	1527	-229	70	-253	-167	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.03	0.06	0.53	0.00	0.00	22.3
1N	74	-1816	1527	-229	70	-253	-167	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.03	0.06	0.53	0.00	0.00	22.3
1O	74	-1816	1527	-229	70	-253	-167	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.03	0.06	0.53	0.00	0.00	22.3
1P	74	-1816	1527	-229	70	-253	-167	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.03	0.06	0.53	0.00	0.00	22.3
2	74	-2608	2482	-310	110	-341	-279	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.04	0.09	0.87	0.00	0.00	22.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	110	-1816	1057	-229	70	-168	308	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.03	0.04	0.39	0.00	0.00	22.3
1B	110	-1816	1057	-229	70	-168	308	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.03	0.04	0.39	0.00	0.00	22.3
1C	110	-1816	1057	-229	70	-168	308	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.03	0.04	0.39	0.00	0.00	22.3
1D	110	-1816	1057	-229	70	-168	308	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.03	0.04	0.39	0.00	0.00	22.3
1E	110	-1816	1057	-229	70	-168	308	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.03	0.04	0.39	0.00	0.00	22.3
1F	110	-1816	1057	-229	70	-168	308	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.03	0.04	0.39	0.00	0.00	22.3
1G	110	-1816	1057	-229	70	-168	308	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.03	0.04	0.39	0.00	0.00	22.3
1H	110	-1816	1057	-229	70	-168	308	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.03	0.04	0.39	0.00	0.00	22.3
1I	110	-1816	1057	-229	70	-168	308	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.03	0.04	0.39	0.00	0.00	22.3
1J	110	-1816	1057	-229	70	-168	308	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.03	0.04	0.39	0.00	0.00	22.3
1K	110	-1816	1057	-229	70	-168	308	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.03	0.04	0.39	0.00	0.00	22.3

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1F	295	-1816	-1293	-229	70	253	92	4.62	3.08	4.62	3.08	5	0.03	0.05	0.44	0.00	0.00	22.3
1G	295	-1816	-1293	-229	70	253	92	4.62	3.08	4.62	3.08	5	0.03	0.05	0.44	0.00	0.00	22.3
1H	295	-1816	-1293	-229	70	253	92	4.62	3.08	4.62	3.08	5	0.03	0.05	0.44	0.00	0.00	22.3
1I	295	-1816	-1293	-229	70	253	92	4.62	3.08	4.62	3.08	5	0.03	0.05	0.44	0.00	0.00	22.3
1J	295	-1816	-1293	-229	70	253	92	4.62	3.08	4.62	3.08	5	0.03	0.05	0.44	0.00	0.00	22.3
1K	295	-1816	-1293	-229	70	253	92	4.62	3.08	4.62	3.08	5	0.03	0.05	0.44	0.00	0.00	22.3
1L	295	-1816	-1293	-229	70	253	92	4.62	3.08	4.62	3.08	5	0.03	0.05	0.44	0.00	0.00	22.3
1M	295	-1816	-1293	-229	70	253	92	4.62	3.08	4.62	3.08	5	0.03	0.05	0.44	0.00	0.00	22.3
1N	295	-1816	-1293	-229	70	253	92	4.62	3.08	4.62	3.08	5	0.03	0.05	0.44	0.00	0.00	22.3
1O	295	-1816	-1293	-229	70	253	92	4.62	3.08	4.62	3.08	5	0.03	0.05	0.44	0.00	0.00	22.3
1P	295	-1816	-1293	-229	70	253	92	4.62	3.08	4.62	3.08	5	0.03	0.05	0.44	0.00	0.00	22.3
2	295	-2608	-2074	-310	110	343	171	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.04	0.08	0.69	0.00	0.00	22.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	331	-1816	-1763	-229	70	338	-471	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.05	0.06	0.59	0.00	0.00	9.3
1B	331	-1816	-1763	-229	70	338	-471	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.05	0.06	0.59	0.00	0.00	9.3
1C	331	-1816	-1763	-229	70	338	-471	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.05	0.06	0.59	0.00	0.00	9.3
1D	331	-1816	-1763	-229	70	338	-471	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.05	0.06	0.59	0.00	0.00	9.3
1E	331	-1816	-1763	-229	70	338	-471	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.05	0.06	0.59	0.00	0.00	9.3
1F	331	-1816	-1763	-229	70	338	-471	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.05	0.06	0.59	0.00	0.00	9.3
1G	331	-1816	-1763	-229	70	338	-471	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.05	0.06	0.59	0.00	0.00	9.3
1H	331	-1816	-1763	-229	70	338	-471	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.05	0.06	0.59	0.00	0.00	9.3
1I	331	-1816	-1763	-229	70	338	-471	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.05	0.06	0.59	0.00	0.00	9.3
1J	331	-1816	-1763	-229	70	338	-471	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.05	0.06	0.59	0.00	0.00	9.3
1K	331	-1816	-1763	-229	70	338	-471	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.05	0.06	0.59	0.00	0.00	9.3
1L	331	-1816	-1763	-229	70	338	-471	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.05	0.06	0.59	0.00	0.00	9.3
1M	331	-1816	-1763	-229	70	338	-471	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.05	0.06	0.59	0.00	0.00	9.3
1N	331	-1816	-1763	-229	70	338	-471	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.05	0.06	0.59	0.00	0.00	9.3
1O	331	-1816	-1763	-229	70	338	-471	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.05	0.06	0.59	0.00	0.00	9.3
1P	331	-1816	-1763	-229	70	338	-471	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.05	0.06	0.59	0.00	0.00	9.3
2	331	-2608	-2834	-310	110	457	-733	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.08	0.10	0.95	0.00	0.00	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	368	-1816	-2233	-229	70	422	-1206	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.21	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1B	368	-1816	-2233	-229	70	422	-1206	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.21	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1C	368	-1816	-2233	-229	70	422	-1206	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.21	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1D	368	-1816	-2233	-229	70	422	-1206	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.21	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1E	368	-1816	-2233	-229	70	422	-1206	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.21	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1F	368	-1816	-2233	-229	70	422	-1206	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.21	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1G	368	-1816	-2233	-229	70	422	-1206	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.21	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1H	368	-1816	-2233	-229	70	422	-1206	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.21	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1I	368	-1816	-2233	-229	70	422	-1206	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.21	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1J	368	-1816	-2233	-229	70	422	-1206	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.21	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1K	368	-1816	-2233	-229	70	422	-1206	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.21	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1L	368	-1816	-2233	-229	70	422	-1206	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.21	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1M	368	-1816	-2233	-229	70	422	-1206	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.21	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1N	368	-1816	-2233	-229	70	422	-1206	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.21	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1O	368	-1816	-2233	-229	70	422	-1206	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.21	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
1P	368	-1816	-2233	-229	70	422	-1206	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.21	0.08	0.70	0.00	0.00	9.3
2	368	-2608	-3593	-310	110	571	-1916	4.62	3.08	3.08	4.62	2	0.34	0.12	1.14	2.71	0.17	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 87 NI 13494 NF 13857 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 6.4050 5.5998 15.0048 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-2708	2051	-250	178	-453	-944	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.12	0.09	0.93	0.00	0.00	9.3
1B	0	-2708	2051	-250	178	-453	-944	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.12	0.09	0.93	0.00	0.00	9.3
1C	0	-2708	2051	-250	178	-453	-944	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.12	0.09	0.93	0.00	0.00	9.3
1D	0	-2708	2051	-250	178	-453	-944	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.12	0.09	0.93	0.00	0.00	9.3
1E	0	-2708	2051	-250	178	-453	-944	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.12	0.09	0.93	0.00	0.00	9.3
1F	0	-2708	2051	-250	178	-453	-944	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.12	0.09	0.93	0.00	0.00	9.3
1G	0	-2708	2051	-250	178	-453	-944	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.12	0.09	0.93	0.00	0.00	9.3
1H	0	-2708	2051	-250	178	-453	-944	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.12	0.09	0.93	0.00	0.00	9.3
1I	0	-2708	2051	-250	178	-453	-944	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.12	0.09	0.93	0.00	0.00	9.3
1J	0	-2708	2051	-250	178	-453	-944	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.12	0.09	0.93	0.00	0.00	9.3
1K	0	-2708	2051	-250	178	-453	-944	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.12	0.09	0.93	0.00	0.00	9.3
1L	0	-2708	2051	-250	178	-453	-944	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.12	0.09	0.93	0.00	0.00	9.3
1M	0	-2708	2051	-250	178	-453	-944	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.12	0.09	0.93	0.00	0.00	9.3
1N	0	-2708	2051	-250	178	-453	-944	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.12	0.09	0.93	0.00	0.00	9.3
1O	0	-2708	2051	-250	178	-453	-944	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.12	0.09	0.93	0.00	0.00	9.3
1P	0	-2708	2051	-250	178	-453	-944	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.12	0.09	0.93	0.00	0.00	9.3
2	0	-3835	3314	-365	274	-663	-1507	3.08	4.62	3.08	4.62	3	0.20	0.15	1.50	2.50	0.42	9.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	36	-2708	1589	-250	178	-362	-285	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.04	0.08	0.81	0.00	0.00	9.3
1B	36	-2708	1589	-250	178	-362	-285	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.04	0.08	0.81	0.00	0.00	9.3
1C	36	-2708	1589	-250	178	-362	-285	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.04	0.08	0.81	0.00	0.00	9.3
1D	36	-2708	1589	-250	178	-362	-285	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.04	0.08	0.81	0.00	0.00	9.3
1E	36	-2708	1589	-250	178	-362	-285	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.04	0.08	0.81	0.00	0.00	9.3
1F	36	-2708	1589	-250	178	-362	-285	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.04	0.08	0.81	0.00	0.00	9.3

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

10	362	-2708	-2564	-250	178	452	-1871	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.33	0.11	1.05	1.93	0.27	9.3
1P	362	-2708	-2564	-250	178	452	-1871	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.33	0.11	1.05	1.93	0.27	9.3
2	362	-3835	-4144	-365	274	658	-3007	4.62	3.08	3.08	4.62	3	0.55	0.17	1.71	3.12	0.42	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 88 NI 13857 NF 13860 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 6.7900 5.9364 15.7264 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m								Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-3624	2515	-168	189	-302	-1843	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.29	0.11	1.09	1.90	0.29	9.3
1B	0	-3624	2515	-168	189	-302	-1843	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.29	0.11	1.09	1.90	0.29	9.3
1C	0	-3624	2515	-168	189	-302	-1843	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.29	0.11	1.09	1.90	0.29	9.3
1D	0	-3624	2515	-168	189	-302	-1843	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.29	0.11	1.09	1.90	0.29	9.3
1E	0	-3624	2515	-168	189	-302	-1843	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.29	0.11	1.09	1.90	0.29	9.3
1F	0	-3624	2515	-168	189	-302	-1843	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.29	0.11	1.09	1.90	0.29	9.3
1G	0	-3624	2515	-168	189	-302	-1843	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.29	0.11	1.09	1.90	0.29	9.3
1H	0	-3624	2515	-168	189	-302	-1843	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.29	0.11	1.09	1.90	0.29	9.3
1I	0	-3624	2515	-168	189	-302	-1843	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.29	0.11	1.09	1.90	0.29	9.3
1J	0	-3624	2515	-168	189	-302	-1843	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.29	0.11	1.09	1.90	0.29	9.3
1K	0	-3624	2515	-168	189	-302	-1843	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.29	0.11	1.09	1.90	0.29	9.3
1L	0	-3624	2515	-168	189	-302	-1843	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.29	0.11	1.09	1.90	0.29	9.3
1M	0	-3624	2515	-168	189	-302	-1843	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.29	0.11	1.09	1.90	0.29	9.3
1N	0	-3624	2515	-168	189	-302	-1843	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.29	0.11	1.09	1.90	0.29	9.3
1O	0	-3624	2515	-168	189	-302	-1843	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.29	0.11	1.09	1.90	0.29	9.3
1P	0	-3624	2515	-168	189	-302	-1843	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.29	0.11	1.09	1.90	0.29	9.3
2	0	-5097	4146	-255	305	-462	-2940	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.48	0.18	1.83	3.13	0.47	9.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	40	-3624	1987	-168	189	-236	-953	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.09	0.09	0.95	0.00	0.00	9.3
1B	40	-3624	1987	-168	189	-236	-953	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.09	0.09	0.95	0.00	0.00	9.3
1C	40	-3624	1987	-168	189	-236	-953	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.09	0.09	0.95	0.00	0.00	9.3
1D	40	-3624	1987	-168	189	-236	-953	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.09	0.09	0.95	0.00	0.00	9.3
1E	40	-3624	1987	-168	189	-236	-953	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.09	0.09	0.95	0.00	0.00	9.3
1F	40	-3624	1987	-168	189	-236	-953	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.09	0.09	0.95	0.00	0.00	9.3
1G	40	-3624	1987	-168	189	-236	-953	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.09	0.09	0.95	0.00	0.00	9.3
1H	40	-3624	1987	-168	189	-236	-953	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.09	0.09	0.95	0.00	0.00	9.3
1I	40	-3624	1987	-168	189	-236	-953	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.09	0.09	0.95	0.00	0.00	9.3
1J	40	-3624	1987	-168	189	-236	-953	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.09	0.09	0.95	0.00	0.00	9.3
1K	40	-3624	1987	-168	189	-236	-953	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.09	0.09	0.95	0.00	0.00	9.3
1L	40	-3624	1987	-168	189	-236	-953	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.09	0.09	0.95	0.00	0.00	9.3
1M	40	-3624	1987	-168	189	-236	-953	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.09	0.09	0.95	0.00	0.00	9.3
1N	40	-3624	1987	-168	189	-236	-953	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.09	0.09	0.95	0.00	0.00	9.3
1O	40	-3624	1987	-168	189	-236	-953	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.09	0.09	0.95	0.00	0.00	9.3
1P	40	-3624	1987	-168	189	-236	-953	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.09	0.09	0.95	0.00	0.00	9.3
2	40	-5097	3290	-255	305	-361	-1469	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.16	0.15	1.61	2.48	0.47	9.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	79	-3624	1458	-168	189	-169	-271	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.03	0.08	0.82	0.00	0.00	22.3
1B	79	-3624	1458	-168	189	-169	-271	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.03	0.08	0.82	0.00	0.00	22.3
1C	79	-3624	1458	-168	189	-169	-271	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.03	0.08	0.82	0.00	0.00	22.3
1D	79	-3624	1458	-168	189	-169	-271	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.03	0.08	0.82	0.00	0.00	22.3
1E	79	-3624	1458	-168	189	-169	-271	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.03	0.08	0.82	0.00	0.00	22.3
1F	79	-3624	1458	-168	189	-169	-271	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.03	0.08	0.82	0.00	0.00	22.3
1G	79	-3624	1458	-168	189	-169	-271	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.03	0.08	0.82	0.00	0.00	22.3
1H	79	-3624	1458	-168	189	-169	-271	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.03	0.08	0.82	0.00	0.00	22.3
1I	79	-3624	1458	-168	189	-169	-271	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.03	0.08	0.82	0.00	0.00	22.3
1J	79	-3624	1458	-168	189	-169	-271	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.03	0.08	0.82	0.00	0.00	22.3
1K	79	-3624	1458	-168	189	-169	-271	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.03	0.08	0.82	0.00	0.00	22.3
1L	79	-3624	1458	-168	189	-169	-271	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.03	0.08	0.82	0.00	0.00	22.3
1M	79	-3624	1458	-168	189	-169	-271	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.03	0.08	0.82	0.00	0.00	22.3
1N	79	-3624	1458	-168	189	-169	-271	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.03	0.08	0.82	0.00	0.00	22.3
1O	79	-3624	1458	-168	189	-169	-271	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.03	0.08	0.82	0.00	0.00	22.3
1P	79	-3624	1458	-168	189	-169	-271	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.03	0.08	0.82	0.00	0.00	22.3
2	79	-5097	2434	-255	305	-260	-337	3.08	4.62	3.08	4.62	4	0.04	0.13	1.38	1.84	0.47	22.3

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	119	-3624	930	-168	189	-102	201	3.08	4.62	4.62	3.08	6	0.03	0.06	0.64	0.00	0.00	22.3
1B	119	-3624	930	-168	189	-102	201	3.08	4.62	4.62	3.08	6	0.03	0.06	0.64	0.00	0.00	22.3
1C	119	-3624	930	-168	189	-102	201	3.08	4.62	4.62	3.08	6	0.03	0.06	0.64	0.00	0.00	22.3
1D	119	-3624	930	-168	189	-102	201	3.08	4.62	4.62	3.08	6	0.03	0.06	0.64	0.00	0.00	22.3
1E	119	-3624	930	-168	189	-102	201	3.08	4.62	4.62	3.08	6	0.03	0.06	0.64	0.00	0.00	22.3
1F	119	-3624	930	-168	189	-102	201	3.08	4.62	4.62	3.08	6	0.03	0.06	0.64	0.00	0.00	22.3
1G	119	-3624	930	-168	189	-102	201	3.08	4.62	4.62	3.08	6	0.03	0.06	0.64	0.00	0.00	22.3
1H	119	-3624	930	-168	189	-102	201	3.08	4.62	4.62	3.08	6	0.03	0.06	0.64	0.00	0.00	22.3
1I	119	-3624	930	-168	189	-102	201	3.08	4.62	4.62	3.08	6	0.03	0.06	0.64	0.00	0.00	22.3
1J	119	-3624	930	-168	189	-102	201	3.08	4.62	4.62	3.08	6	0.03	0.06	0.64	0.00	0.00	22.3
1K	119	-3624	930	-168	189	-102	201	3.08	4.62	4.62	3.08	6	0.03	0.06	0.64	0.00	0.00	22.3
1L	119	-3624	930	-168	189	-102	201	3.08	4.62	4.62	3.08	6	0.03	0.06	0.64	0.00	0.00	22.3
1M	119	-3624	930	-168	189	-102	201	3.08	4.62	4.62	3.08	6	0.03	0.06	0.64	0.00	0.00	22.3
1N	119	-3624	930	-168	189	-102	201	3.08	4.62	4.62	3.08	6	0.03	0.06	0.64	0.00	0.00	22.3
1O	119	-3624	930	-168	189	-102	201	3.08	4.62	4.62	3.08	6	0.03	0.06	0.64	0.00	0.00	22.3

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	158	-3624	402	-168	189	-36	464	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.04	0.05	0.53	0.00	0.00	22.3
1B	158	-3624	402	-168	189	-36	464	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.04	0.05	0.53	0.00	0.00	22.3
1C	158	-3624	402	-168	189	-36	464	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.04	0.05	0.53	0.00	0.00	22.3
1D	158	-3624	402	-168	189	-36	464	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.04	0.05	0.53	0.00	0.00	22.3
1E	158	-3624	402	-168	189	-36	464	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.04	0.05	0.53	0.00	0.00	22.3
1F	158	-3624	402	-168	189	-36	464	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.04	0.05	0.53	0.00	0.00	22.3
1G	158	-3624	402	-168	189	-36	464	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.04	0.05	0.53	0.00	0.00	22.3
1H	158	-3624	402	-168	189	-36	464	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.04	0.05	0.53	0.00	0.00	22.3
1I	158	-3624	402	-168	189	-36	464	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.04	0.05	0.53	0.00	0.00	22.3
1J	158	-3624	402	-168	189	-36	464	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.04	0.05	0.53	0.00	0.00	22.3
1K	158	-3624	402	-168	189	-36	464	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.04	0.05	0.53	0.00	0.00	22.3
1L	158	-3624	402	-168	189	-36	464	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.04	0.05	0.53	0.00	0.00	22.3
1M	158	-3624	402	-168	189	-36	464	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.04	0.05	0.53	0.00	0.00	22.3
1N	158	-3624	402	-168	189	-36	464	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.04	0.05	0.53	0.00	0.00	22.3
1O	158	-3624	402	-168	189	-36	464	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.04	0.05	0.53	0.00	0.00	22.3
1P	158	-3624	402	-168	189	-36	464	3.08	4.62	4.62	3.08	4	0.04	0.05	0.53	0.00	0.00	22.3
2	158	-5097	723	-255	305	-58	913	3.08	4.62	4.62	3.08	3	0.08	0.08	0.87	0.00	0.00	22.3
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	198	-3624	-127	-168	189	31	519	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.04	0.04	0.49	0.00	0.00	22.3
1B	198	-3624	-127	-168	189	31	519	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.04	0.04	0.49	0.00	0.00	22.3
1C	198	-3624	-127	-168	189	31	519	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.04	0.04	0.49	0.00	0.00	22.3
1D	198	-3624	-127	-168	189	31	519	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.04	0.04	0.49	0.00	0.00	22.3
1E	198	-3624	-127	-168	189	31	519	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.04	0.04	0.49	0.00	0.00	22.3
1F	198	-3624	-127	-168	189	31	519	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.04	0.04	0.49	0.00	0.00	22.3
1G	198	-3624	-127	-168	189	31	519	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.04	0.04	0.49	0.00	0.00	22.3
1H	198	-3624	-127	-168	189	31	519	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.04	0.04	0.49	0.00	0.00	22.3
1I	198	-3624	-127	-168	189	31	519	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.04	0.04	0.49	0.00	0.00	22.3
1J	198	-3624	-127	-168	189	31	519	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.04	0.04	0.49	0.00	0.00	22.3
1K	198	-3624	-127	-168	189	31	519	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.04	0.04	0.49	0.00	0.00	22.3
1L	198	-3624	-127	-168	189	31	519	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.04	0.04	0.49	0.00	0.00	22.3
1M	198	-3624	-127	-168	189	31	519	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.04	0.04	0.49	0.00	0.00	22.3
1N	198	-3624	-127	-168	189	31	519	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.04	0.04	0.49	0.00	0.00	22.3
1O	198	-3624	-127	-168	189	31	519	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.04	0.04	0.49	0.00	0.00	22.3
1P	198	-3624	-127	-168	189	31	519	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.04	0.04	0.49	0.00	0.00	22.3
2	198	-5097	-133	-255	305	43	1029	4.62	3.08	4.62	3.08	3	0.09	0.07	0.79	0.00	0.00	22.3
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	237	-3624	-655	-168	189	97	364	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.03	0.06	0.59	0.00	0.00	22.3
1B	237	-3624	-655	-168	189	97	364	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.03	0.06	0.59	0.00	0.00	22.3
1C	237	-3624	-655	-168	189	97	364	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.03	0.06	0.59	0.00	0.00	22.3
1D	237	-3624	-655	-168	189	97	364	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.03	0.06	0.59	0.00	0.00	22.3
1E	237	-3624	-655	-168	189	97	364	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.03	0.06	0.59	0.00	0.00	22.3
1F	237	-3624	-655	-168	189	97	364	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.03	0.06	0.59	0.00	0.00	22.3
1G	237	-3624	-655	-168	189	97	364	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.03	0.06	0.59	0.00	0.00	22.3
1H	237	-3624	-655	-168	189	97	364	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.03	0.06	0.59	0.00	0.00	22.3
1I	237	-3624	-655	-168	189	97	364	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.03	0.06	0.59	0.00	0.00	22.3
1J	237	-3624	-655	-168	189	97	364	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.03	0.06	0.59	0.00	0.00	22.3
1K	237	-3624	-655	-168	189	97	364	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.03	0.06	0.59	0.00	0.00	22.3
1L	237	-3624	-655	-168	189	97	364	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.03	0.06	0.59	0.00	0.00	22.3
1M	237	-3624	-655	-168	189	97	364	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.03	0.06	0.59	0.00	0.00	22.3
1N	237	-3624	-655	-168	189	97	364	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.03	0.06	0.59	0.00	0.00	22.3
1O	237	-3624	-655	-168	189	97	364	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.03	0.06	0.59	0.00	0.00	22.3
1P	237	-3624	-655	-168	189	97	364	4.62	3.08	4.62	3.08	4	0.03	0.06	0.59	0.00	0.00	22.3
2	237	-5097	-989	-255	305	144	807	4.62	3.08	4.62	3.08	6	0.07	0.09	0.92	0.00	0.00	22.3
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	277	-3624	-1183	-168	189	164	1	4.62	3.08	4.62	3.08	6	0.03	0.07	0.69	0.00	0.00	22.3
1B	277	-3624	-1183	-168	189	164	1	4.62	3.08	4.62	3.08	6	0.03	0.07	0.69	0.00	0.00	22.3
1C	277	-3624	-1183	-168	189	164	1	4.62	3.08	4.62	3.08	6	0.03	0.07	0.69	0.00	0.00	22.3
1D	277	-3624	-1183	-168	189	164	1	4.62	3.08	4.62	3.08	6	0.03	0.07	0.69	0.00	0.00	22.3
1E	277	-3624	-1183	-168	189	164	1	4.62	3.08	4.62	3.08	6	0.03	0.07	0.69	0.00	0.00	22.3
1F	277	-3624	-1183	-168	189	164	1	4.62	3.08	4.62	3.08	6	0.03	0.07	0.69	0.00	0.00	22.3
1G	277	-3624	-1183	-168	189	164	1	4.62	3.08	4.62	3.08	6	0.03	0.07	0.69	0.00	0.00	22.3
1H	277	-3624	-1183	-168	189	164	1	4.62	3.08	4.62	3.08	6	0.03	0.07	0.69	0.00	0.00	22.3
1I	277	-3624	-1183	-168	189	164	1	4.62	3.08	4.62	3.08	6	0.03	0.07	0.69	0.00	0.00	22.3
1J	277	-3624	-1183	-168	189	164	1	4.62	3.08	4.62	3.08	6	0.03	0.07	0.69	0.00	0.00	22.3
1K	277	-3624	-1183	-168	189	164	1	4.62	3.08	4.62	3.08	6	0.03	0.07	0.69	0.00	0.00	22.3
1L	277	-3624	-1183	-168	189	164	1	4.62	3.08	4.62	3.08	6	0.03	0.07	0.69	0.00	0.00	22.3
1M	277	-3624	-1183	-168	189	164	1	4.62	3.08	4.62	3.08	6	0.03	0.07	0.69	0.00	0.00	22.3
1N	277	-3624	-1183	-168	189	164	1	4.62	3.08	4.62	3.08	6	0.03	0.07	0.69	0.00	0.00	22.3
1O	277	-3624	-1183	-168	189	164	1	4.62	3.08	4.62	3.08	6	0.03	0.07	0.69	0.00	0.00	22.3
1P	277	-3624	-1183	-168	189	164	1	4.62	3.08	4.62	3.08	6	0.03	0.07	0.69	0.00	0.00	22.3
2	277	-5097	-1845	-255	305	245	247	4.62	3.08	4.62	3.08	5	0.04	0.11	1.09	1.39	0.47	22.3
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	317	-3624	-1711	-168	189	231	-572	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.05	0.09	0.88	0.00	0.00	22.3
1B	317	-3624	-1711	-168	189	231	-572	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.05	0.09	0.88	0.00	0.00	22.3
1C	317	-3624	-1711	-168	189	231	-572	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.05	0.09	0.88	0.00	0.00	22.3
1D	317	-3624	-1711	-168	189	231	-572	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.05	0.09	0.88	0.00	0.00	22.3
1E	317	-3624	-1711	-168	189	231	-572	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.05	0.09	0.88	0.00	0.00	22.3
1F	317	-3624	-1711	-168	189	231	-572	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.					

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1J	317	-3624	-1711	-168	189	231	-572	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.05	0.09	0.88	0.00	0.00	22.3
1K	317	-3624	-1711	-168	189	231	-572	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.05	0.09	0.88	0.00	0.00	22.3
1L	317	-3624	-1711	-168	189	231	-572	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.05	0.09	0.88	0.00	0.00	22.3
1M	317	-3624	-1711	-168	189	231	-572	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.05	0.09	0.88	0.00	0.00	22.3
1N	317	-3624	-1711	-168	189	231	-572	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.05	0.09	0.88	0.00	0.00	22.3
10	317	-3624	-1711	-168	189	231	-572	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.05	0.09	0.88	0.00	0.00	22.3
1P	317	-3624	-1711	-168	189	231	-572	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.05	0.09	0.88	0.00	0.00	22.3
2	317	-5097	-2700	-255	305	346	-652	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.06	0.14	1.45	2.04	0.47	22.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 22.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	356	-3624	-2240	-168	189	297	-1353	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.18	0.10	1.02	1.69	0.29	9.3
1B	356	-3624	-2240	-168	189	297	-1353	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.18	0.10	1.02	1.69	0.29	9.3
1C	356	-3624	-2240	-168	189	297	-1353	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.18	0.10	1.02	1.69	0.29	9.3
1D	356	-3624	-2240	-168	189	297	-1353	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.18	0.10	1.02	1.69	0.29	9.3
1E	356	-3624	-2240	-168	189	297	-1353	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.18	0.10	1.02	1.69	0.29	9.3
1F	356	-3624	-2240	-168	189	297	-1353	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.18	0.10	1.02	1.69	0.29	9.3
1G	356	-3624	-2240	-168	189	297	-1353	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.18	0.10	1.02	1.69	0.29	9.3
1H	356	-3624	-2240	-168	189	297	-1353	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.18	0.10	1.02	1.69	0.29	9.3
1I	356	-3624	-2240	-168	189	297	-1353	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.18	0.10	1.02	1.69	0.29	9.3
1J	356	-3624	-2240	-168	189	297	-1353	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.18	0.10	1.02	1.69	0.29	9.3
1K	356	-3624	-2240	-168	189	297	-1353	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.18	0.10	1.02	1.69	0.29	9.3
1L	356	-3624	-2240	-168	189	297	-1353	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.18	0.10	1.02	1.69	0.29	9.3
1M	356	-3624	-2240	-168	189	297	-1353	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.18	0.10	1.02	1.69	0.29	9.3
1N	356	-3624	-2240	-168	189	297	-1353	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.18	0.10	1.02	1.69	0.29	9.3
10	356	-3624	-2240	-168	189	297	-1353	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.18	0.10	1.02	1.69	0.29	9.3
1P	356	-3624	-2240	-168	189	297	-1353	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.18	0.10	1.02	1.69	0.29	9.3
2	356	-5097	-3556	-255	305	447	-1890	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.24	0.16	1.68	2.68	0.47	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	396	-3624	-2768	-168	189	364	-2344	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.40	0.12	1.15	2.09	0.29	9.3
1B	396	-3624	-2768	-168	189	364	-2344	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.40	0.12	1.15	2.09	0.29	9.3
1C	396	-3624	-2768	-168	189	364	-2344	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.40	0.12	1.15	2.09	0.29	9.3
1D	396	-3624	-2768	-168	189	364	-2344	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.40	0.12	1.15	2.09	0.29	9.3
1E	396	-3624	-2768	-168	189	364	-2344	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.40	0.12	1.15	2.09	0.29	9.3
1F	396	-3624	-2768	-168	189	364	-2344	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.40	0.12	1.15	2.09	0.29	9.3
1G	396	-3624	-2768	-168	189	364	-2344	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.40	0.12	1.15	2.09	0.29	9.3
1H	396	-3624	-2768	-168	189	364	-2344	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.40	0.12	1.15	2.09	0.29	9.3
1I	396	-3624	-2768	-168	189	364	-2344	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.40	0.12	1.15	2.09	0.29	9.3
1J	396	-3624	-2768	-168	189	364	-2344	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.40	0.12	1.15	2.09	0.29	9.3
1K	396	-3624	-2768	-168	189	364	-2344	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.40	0.12	1.15	2.09	0.29	9.3
1L	396	-3624	-2768	-168	189	364	-2344	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.40	0.12	1.15	2.09	0.29	9.3
1M	396	-3624	-2768	-168	189	364	-2344	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.40	0.12	1.15	2.09	0.29	9.3
1N	396	-3624	-2768	-168	189	364	-2344	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.40	0.12	1.15	2.09	0.29	9.3
10	396	-3624	-2768	-168	189	364	-2344	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.40	0.12	1.15	2.09	0.29	9.3
1P	396	-3624	-2768	-168	189	364	-2344	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.40	0.12	1.15	2.09	0.29	9.3
2	396	-5097	-4412	-255	305	548	-3466	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.60	0.18	1.90	3.33	0.47	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 89 NI 13860 NF 16226 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 7.0000 6.1200 16.1200 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-4807	3220	167	-316	313	-2581	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.41	0.15	1.60	2.43	0.49	9.3
1B	0	-4807	3220	167	-316	313	-2581	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.41	0.15	1.60	2.43	0.49	9.3
1C	0	-4807	3220	167	-316	313	-2581	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.41	0.15	1.60	2.43	0.49	9.3
1D	0	-4807	3220	167	-316	313	-2581	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.41	0.15	1.60	2.43	0.49	9.3
1E	0	-4807	3220	167	-316	313	-2581	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.41	0.15	1.60	2.43	0.49	9.3
1F	0	-4807	3220	167	-316	313	-2581	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.41	0.15	1.60	2.43	0.49	9.3
1G	0	-4807	3220	167	-316	313	-2581	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.41	0.15	1.60	2.43	0.49	9.3
1H	0	-4807	3220	167	-316	313	-2581	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.41	0.15	1.60	2.43	0.49	9.3
1I	0	-4807	3220	167	-316	313	-2581	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.41	0.15	1.60	2.43	0.49	9.3
1J	0	-4807	3220	167	-316	313	-2581	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.41	0.15	1.60	2.43	0.49	9.3
1K	0	-4807	3220	167	-316	313	-2581	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.41	0.15	1.60	2.43	0.49	9.3
1L	0	-4807	3220	167	-316	313	-2581	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.41	0.15	1.60	2.43	0.49	9.3
1M	0	-4807	3220	167	-316	313	-2581	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.41	0.15	1.60	2.43	0.49	9.3
1N	0	-4807	3220	167	-316	313	-2581	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.41	0.15	1.60	2.43	0.49	9.3
10	0	-4807	3220	167	-316	313	-2581	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.41	0.15	1.60	2.43	0.49	9.3
1P	0	-4807	3220	167	-316	313	-2581	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.41	0.15	1.60	2.43	0.49	9.3
2	0	-6755	4900	222	-383	412	-3581	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.57	0.21	2.30	3.69	0.59	9.3

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	41	-4807	2661	167	-316	245	-1379	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.15	0.14	1.46	2.01	0.49	9.3
1B	41	-4807	2661	167	-316	245	-1379	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.15	0.14	1.46	2.01	0.49	9.3
1C	41	-4807	2661	167	-316	245	-1379	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.15	0.14	1.46	2.01	0.49	9.3
1D	41	-4807	2661	167	-316	245	-1379	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.15	0.14	1.46	2.01	0.49	9.3
1E	41	-4807	2661	167	-316	245	-1379	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.15	0.14	1.46	2.01	0.49	9.3
1F	41	-4807	2661	167	-316	245	-1379	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.15	0.14	1.46	2.01	0.49	9.3
1G	41	-4807	2661	167	-316	245	-1379	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.15	0.14	1.46	2.01	0.49	9.3
1H	41	-4807	2661	167	-316	245	-1379	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.15	0.14	1.46	2.01	0.49	9.3
1I	41	-4807	2661	167	-316	245	-1379	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.15	0.14	1.46	2.01	0.49	9.3
1J	41	-4807	2661	167	-316	245	-1379	4.62	3.08	3.08	4.62	4	0.15	0.14	1.46	2.01	0.49	9.3

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 9.3 (e armatura base = 4 X 1.54)

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

L E G E N D A

Prima asta	Ultima asta	Nome disegno	Descrizione disegno
1	2	trave_1951_IP1.ARM	Trave_19
3	4	trave_1952_IP1.ARM	Trave_19
5	8	trave_1948_IP1.ARM	Trave_19
9	10	trave_1949_IP1.ARM	Trave_19
11	12	trave_1953_IP1.ARM	Trave_19
13	14	trave_1954_IP1.ARM	Trave_19
15	16	trave_1955_IP1.ARM	Trave_19
17	17	trave_1947_IP1.ARM	Trave_19
18	18	trave_1946_IP1.ARM	Trave_19
19	20	trave_1950_IP1.ARM	Trave_19
21	21	trave_1943_IP1.ARM	Trave_19
22	23	trave_1913_IP1.ARM	Trave_19
24	25	trave_1902_IP1.ARM	Trave_19 7
26	27	trave_1904_IP1.ARM	Trave_19 6
28	29	trave_1906_IP1.ARM	Trave_19 5
30	31	trave_1908_IP1.ARM	Trave_19 4
32	34	trave_1901_IP1.ARM	Trave_19 7
35	37	trave_1903_IP1.ARM	Trave_19 6
38	40	trave_1905_IP1.ARM	Trave_19 5
41	43	trave_1907_IP1.ARM	Trave_19 4
44	44	trave_1915_IP1.ARM	Trave_19
45	45	trave_1919_IP1.ARM	Trave_19
46	46	trave_1923_IP1.ARM	Trave_19
47	47	trave_1916_IP1.ARM	Trave_19
48	48	trave_1920_IP1.ARM	Trave_19
49	49	trave_1924_IP1.ARM	Trave_19
50	50	trave_1928_IP1.ARM	Trave_19
51	51	trave_1917_IP1.ARM	Trave_19 7
52	52	trave_1921_IP1.ARM	Trave_19 7-6
53	53	trave_1925_IP1.ARM	Trave_19 6-5
54	54	trave_1929_IP1.ARM	Trave_19 5-4
55	55	trave_1933_IP1.ARM	Trave_19 4-3
56	56	trave_1937_IP1.ARM	Trave_19 3-2
57	57	trave_1939_IP1.ARM	Trave_19 2-1
58	58	trave_1941_IP1.ARM	Trave_19 1
59	59	trave_1918_IP1.ARM	Trave_19
60	60	trave_1922_IP1.ARM	Trave_19
61	61	trave_1926_IP1.ARM	Trave_19
62	62	trave_1930_IP1.ARM	Trave_19
63	63	trave_1945_IP1.ARM	Trave_19
64	64	trave_1944_IP1.ARM	Trave_19
65	66	trave_1956_IP1.ARM	Trave_19
67	68	trave_1957_IP1.ARM	Trave_19
69	71	trave_1909_IP1.ARM	Trave_19 3
72	74	trave_1911_IP1.ARM	Trave_19 2
75	76	trave_1910_IP1.ARM	Trave_19 3
77	78	trave_1912_IP1.ARM	Trave_19 2
79	80	trave_1914_IP1.ARM	Trave_19 1
81	81	trave_1931_IP1.ARM	Trave_19
82	82	trave_1935_IP1.ARM	Trave_19
83	83	trave_1932_IP1.ARM	Trave_19
84	84	trave_1936_IP1.ARM	Trave_19
85	85	trave_1927_IP1.ARM	Trave_19
86	86	trave_1934_IP1.ARM	Trave_19
87	87	trave_1938_IP1.ARM	Trave_19
88	88	trave_1940_IP1.ARM	Trave_19
89	89	trave_1942_IP1.ARM	Trave_19

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

Lavoro: **Progetto QM al 16-7** Intestazione lavoro: **Progetto**
Elemento: **TRAVE** Gruppo: **52** Tabella: **Tabella travi**
Descrizione: **Travi scala 2p**
Spunt. I **30.0** cm Spunt. J **30.0** cm
Rck: **300.00** kg/cm² fyk: **4580.0** kg/cm²
Copriferro superiore: **3.0** cm Copriferro inferiore: **3.0** cm Copriferro laterale: **3.0** cm
Verifica in ottemperanza alle NTC2008
Diametro staffe: **8** mm Numero braccia: **2**

ASTA NUM. 23 NI 6664 NF 13859 SEZ. Rp B= 20.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y qy tot.
qy medio: 2.0000 2.0000 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	294	3	0	4	-216	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.05	0.01	0.10	0.00	0.00	29.6
1B	0	-0	294	3	0	4	-216	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.05	0.01	0.10	0.00	0.00	29.6
1C	0	-0	294	-3	0	-4	-216	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.05	0.01	0.10	0.00	0.00	29.6
1D	0	-0	294	-3	0	-4	-216	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.05	0.01	0.10	0.00	0.00	29.6
1E	0	0	294	3	0	4	-216	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.05	0.01	0.10	0.00	0.00	29.6
1F	0	0	294	3	0	4	-216	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.05	0.01	0.10	0.00	0.00	29.6
1G	0	0	294	-3	0	-4	-216	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.05	0.01	0.10	0.00	0.00	29.6
1H	0	0	294	-3	0	-4	-216	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.05	0.01	0.10	0.00	0.00	29.6
1I	0	-0	294	6	0	10	-216	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.05	0.01	0.10	0.00	0.00	29.6
1J	0	-0	294	6	0	10	-216	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.05	0.01	0.10	0.00	0.00	29.6
1K	0	-0	294	-6	0	-10	-216	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.05	0.01	0.10	0.00	0.00	29.6
1L	0	-0	294	-6	0	-10	-216	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.05	0.01	0.10	0.00	0.00	29.6
1M	0	0	294	6	0	10	-216	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.05	0.01	0.10	0.00	0.00	29.6
1N	0	0	294	6	0	10	-216	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.05	0.01	0.10	0.00	0.00	29.6
1O	0	0	294	-6	0	-10	-216	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.05	0.01	0.10	0.00	0.00	29.6
1P	0	0	294	-6	0	-10	-216	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.05	0.01	0.10	0.00	0.00	29.6
2	0	-0	382	-0	0	0	-281	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.07	0.02	0.11	0.00	0.00	29.6
apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- staffe= 2 d 8 / 29.6 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	15	-0	265	3	0	4	-175	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.04	0.01	0.09	0.00	0.00	29.6
1B	15	-0	265	3	0	4	-175	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.04	0.01	0.09	0.00	0.00	29.6
1C	15	-0	265	-3	0	-4	-175	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.04	0.01	0.09	0.00	0.00	29.6
1D	15	-0	265	-3	0	-4	-175	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.04	0.01	0.09	0.00	0.00	29.6
1E	15	0	265	3	0	4	-175	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.04	0.01	0.09	0.00	0.00	29.6
1F	15	0	265	3	0	4	-175	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.04	0.01	0.09	0.00	0.00	29.6
1G	15	0	265	-3	0	-4	-175	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.04	0.01	0.09	0.00	0.00	29.6
1H	15	0	265	-3	0	-4	-175	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.04	0.01	0.09	0.00	0.00	29.6
1I	15	-0	265	6	0	9	-175	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.04	0.01	0.09	0.00	0.00	29.6
1J	15	-0	265	6	0	9	-175	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.04	0.01	0.09	0.00	0.00	29.6
1K	15	-0	265	-6	0	-9	-175	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.04	0.01	0.09	0.00	0.00	29.6
1L	15	-0	265	-6	0	-9	-175	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.04	0.01	0.09	0.00	0.00	29.6
1M	15	0	265	6	0	9	-175	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.04	0.01	0.09	0.00	0.00	29.6
1N	15	0	265	6	0	9	-175	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.04	0.01	0.09	0.00	0.00	29.6
1O	15	0	265	-6	0	-9	-175	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.04	0.01	0.09	0.00	0.00	29.6
1P	15	0	265	-6	0	-9	-175	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.04	0.01	0.09	0.00	0.00	29.6
2	15	-0	344	0	0	-0	-228	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.05	0.01	0.10	0.00	0.00	29.6
apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- staffe= 2 d 8 / 29.6 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	29	-0	235	3	0	3	-138	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.03	0.01	0.08	0.00	0.00	29.6
1B	29	-0	235	3	0	3	-138	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.03	0.01	0.08	0.00	0.00	29.6
1C	29	-0	235	-3	0	-3	-138	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.03	0.01	0.08	0.00	0.00	29.6
1D	29	-0	235	-3	0	-3	-138	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.03	0.01	0.08	0.00	0.00	29.6
1E	29	0	235	3	0	3	-138	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.03	0.01	0.08	0.00	0.00	29.6
1F	29	0	235	3	0	3	-138	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.03	0.01	0.08	0.00	0.00	29.6
1G	29	0	235	-3	0	-3	-138	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.03	0.01	0.08	0.00	0.00	29.6
1H	29	0	235	-3	0	-3	-138	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.03	0.01	0.08	0.00	0.00	29.6
1I	29	-0	235	6	0	8	-138	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.03	0.01	0.08	0.00	0.00	29.6
1J	29	-0	235	6	0	8	-138	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.03	0.01	0.08	0.00	0.00	29.6
1K	29	-0	235	-6	0	-8	-138	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.03	0.01	0.08	0.00	0.00	29.6
1L	29	-0	235	-6	0	-8	-138	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.03	0.01	0.08	0.00	0.00	29.6
1M	29	0	235	6	0	8	-138	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.03	0.01	0.08	0.00	0.00	29.6
1N	29	0	235	6	0	8	-138	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.03	0.01	0.08	0.00	0.00	29.6
1O	29	0	235	-6	0	-8	-138	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.03	0.01	0.08	0.00	0.00	29.6
1P	29	0	235	-6	0	-8	-138	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.03	0.01	0.08	0.00	0.00	29.6
2	29	-0	306	0	0	-0	-180	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.04	0.01	0.09	0.00	0.00	29.6
apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- staffe= 2 d 8 / 29.6 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	44	-0	206	3	0	3	-106	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.02	0.01	0.07	0.00	0.00	29.6
1B	44	-0	206	3	0	3	-106	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.02	0.01	0.07	0.00	0.00	29.6
1C	44	-0	206	-3	0	-3	-106	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.02	0.01	0.07	0.00	0.00	29.6
1D	44	-0	206	-3	0	-3	-106	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.02	0.01	0.07	0.00	0.00	29.6
1E	44	0	206	3	0	3	-106	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.02	0.01	0.07	0.00	0.00	29.6
1F	44	0	206	3	0	3	-106	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.02	0.01	0.07	0.00	0.00	29.6
1G	44	0	206	-3	0	-3	-106	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.02	0.01	0.07	0.00	0.00	29.6
1H	44	0	206	-3	0	-3	-106	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.02	0.01	0.07	0.00	0.00	29.6
1I	44	-0	206	6	0	7	-106	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.02	0.01	0.07	0.00	0.00	29.6
1J	44	-0	206	6	0	7	-106	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.02	0.01	0.07	0.00	0.00	29.6

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1K	44	-0	206	-6	0	-7	-106	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.02	0.01	0.07	0.00	0.00	29.6
1L	44	-0	206	-6	0	-7	-106	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.02	0.01	0.07	0.00	0.00	29.6
1M	44	0	206	6	0	7	-106	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.02	0.01	0.07	0.00	0.00	29.6
1N	44	0	206	6	0	7	-106	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.02	0.01	0.07	0.00	0.00	29.6
1O	44	0	206	-6	0	-7	-106	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.02	0.01	0.07	0.00	0.00	29.6
1P	44	0	206	-6	0	-7	-106	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.02	0.01	0.07	0.00	0.00	29.6
2	44	-0	268	-0	0	-0	-138	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.03	0.01	0.08	0.00	0.00	29.6
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		staffe= 2 d 8 / 29.6 (e armatura base = 4 X 1.54)										
1A	59	-0	176	3	0	2	-78	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.02	0.01	0.06	0.00	0.00	29.6
1B	59	-0	176	3	0	2	-78	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.02	0.01	0.06	0.00	0.00	29.6
1C	59	-0	176	-3	0	-2	-78	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.02	0.01	0.06	0.00	0.00	29.6
1D	59	-0	176	-3	0	-2	-78	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.02	0.01	0.06	0.00	0.00	29.6
1E	59	0	176	3	0	2	-78	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.02	0.01	0.06	0.00	0.00	29.6
1F	59	0	176	3	0	2	-78	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.02	0.01	0.06	0.00	0.00	29.6
1G	59	0	176	-3	0	-2	-78	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.02	0.01	0.06	0.00	0.00	29.6
1H	59	0	176	-3	0	-2	-78	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.02	0.01	0.06	0.00	0.00	29.6
1I	59	-0	176	6	0	6	-78	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.02	0.01	0.06	0.00	0.00	29.6
1J	59	-0	176	6	0	6	-78	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.02	0.01	0.06	0.00	0.00	29.6
1K	59	-0	176	-6	0	-6	-78	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.02	0.01	0.06	0.00	0.00	29.6
1L	59	-0	176	-6	0	-6	-78	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.02	0.01	0.06	0.00	0.00	29.6
1M	59	0	176	6	0	6	-78	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.02	0.01	0.06	0.00	0.00	29.6
1N	59	0	176	6	0	6	-78	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.02	0.01	0.06	0.00	0.00	29.6
1O	59	0	176	-6	0	-6	-78	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.02	0.01	0.06	0.00	0.00	29.6
1P	59	0	176	-6	0	-6	-78	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.02	0.01	0.06	0.00	0.00	29.6
2	59	-0	229	0	0	-0	-101	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.02	0.01	0.07	0.00	0.00	29.6
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		staffe= 2 d 8 / 29.6 (e armatura base = 4 X 1.54)										
1A	74	-0	147	3	0	2	-54	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.01	0.01	0.05	0.00	0.00	29.6
1B	74	-0	147	3	0	2	-54	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.01	0.01	0.05	0.00	0.00	29.6
1C	74	-0	147	-3	0	-2	-54	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.01	0.01	0.05	0.00	0.00	29.6
1D	74	-0	147	-3	0	-2	-54	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.01	0.01	0.05	0.00	0.00	29.6
1E	74	0	147	3	0	2	-54	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.01	0.01	0.05	0.00	0.00	29.6
1F	74	0	147	3	0	2	-54	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.01	0.01	0.05	0.00	0.00	29.6
1G	74	0	147	-3	0	-2	-54	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.01	0.01	0.05	0.00	0.00	29.6
1H	74	0	147	-3	0	-2	-54	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.01	0.01	0.05	0.00	0.00	29.6
1I	74	-0	147	6	0	5	-54	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.01	0.01	0.05	0.00	0.00	29.6
1J	74	-0	147	6	0	5	-54	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.01	0.01	0.05	0.00	0.00	29.6
1K	74	-0	147	-6	0	-5	-54	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.01	0.01	0.05	0.00	0.00	29.6
1L	74	-0	147	-6	0	-5	-54	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.01	0.01	0.05	0.00	0.00	29.6
1M	74	0	147	6	0	5	-54	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.01	0.01	0.05	0.00	0.00	29.6
1N	74	0	147	6	0	5	-54	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.01	0.01	0.05	0.00	0.00	29.6
1O	74	0	147	-6	0	-5	-54	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.01	0.01	0.05	0.00	0.00	29.6
1P	74	0	147	-6	0	-5	-54	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.01	0.01	0.05	0.00	0.00	29.6
2	74	-0	191	0	0	-0	-70	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.02	0.01	0.06	0.00	0.00	29.6
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		staffe= 2 d 8 / 29.6 (e armatura base = 4 X 1.54)										
1A	88	-0	118	3	0	2	-35	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.01	0.01	0.04	0.00	0.00	29.6
1B	88	-0	118	3	0	2	-35	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.01	0.01	0.04	0.00	0.00	29.6
1C	88	-0	118	-3	0	-2	-35	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.01	0.01	0.04	0.00	0.00	29.6
1D	88	-0	118	-3	0	-2	-35	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.01	0.01	0.04	0.00	0.00	29.6
1E	88	0	118	3	0	2	-35	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.01	0.01	0.04	0.00	0.00	29.6
1F	88	0	118	3	0	2	-35	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.01	0.01	0.04	0.00	0.00	29.6
1G	88	0	118	-3	0	-2	-35	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.01	0.01	0.04	0.00	0.00	29.6
1H	88	0	118	-3	0	-2	-35	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.01	0.01	0.04	0.00	0.00	29.6
1I	88	-0	118	6	0	4	-35	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.01	0.01	0.04	0.00	0.00	29.6
1J	88	-0	118	6	0	4	-35	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.01	0.01	0.04	0.00	0.00	29.6
1K	88	-0	118	-6	0	-4	-35	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.01	0.01	0.04	0.00	0.00	29.6
1L	88	-0	118	-6	0	-4	-35	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.01	0.01	0.04	0.00	0.00	29.6
1M	88	0	118	6	0	4	-35	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.01	0.01	0.04	0.00	0.00	29.6
1N	88	0	118	6	0	4	-35	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.01	0.01	0.04	0.00	0.00	29.6
1O	88	0	118	-6	0	-4	-35	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.01	0.01	0.04	0.00	0.00	29.6
1P	88	0	118	-6	0	-4	-35	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.01	0.01	0.04	0.00	0.00	29.6
2	88	-0	153	-0	0	-0	-45	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.01	0.01	0.04	0.00	0.00	29.6
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		staffe= 2 d 8 / 29.6 (e armatura base = 4 X 1.54)										
1A	103	-0	88	3	0	1	-19	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.00	0.00	0.03	0.00	0.00	29.6
1B	103	-0	88	3	0	1	-19	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.00	0.00	0.03	0.00	0.00	29.6
1C	103	-0	88	-3	0	-1	-19	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.00	0.00	0.03	0.00	0.00	29.6
1D	103	-0	88	-3	0	-1	-19	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.00	0.00	0.03	0.00	0.00	29.6
1E	103	0	88	3	0	1	-19	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.00	0.00				

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1E	118	0	59	3	0	1	-9	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.00	0.00	0.02	0.00	0.00	29.6
1F	118	0	59	3	0	1	-9	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.00	0.00	0.02	0.00	0.00	29.6
1G	118	0	59	-3	0	-1	-9	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.00	0.00	0.02	0.00	0.00	29.6
1H	118	0	59	-3	0	-1	-9	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.00	0.00	0.02	0.00	0.00	29.6
1I	118	-0	59	6	0	2	-9	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.00	0.00	0.02	0.00	0.00	29.6
1J	118	-0	59	6	0	2	-9	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.00	0.00	0.02	0.00	0.00	29.6
1K	118	-0	59	-6	0	-2	-9	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.00	0.00	0.02	0.00	0.00	29.6
1L	118	-0	59	-6	0	-2	-9	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.00	0.00	0.02	0.00	0.00	29.6
1M	118	0	59	6	0	2	-9	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.00	0.00	0.02	0.00	0.00	29.6
1N	118	0	59	6	0	2	-9	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.00	0.00	0.02	0.00	0.00	29.6
1O	118	0	59	-6	0	-2	-9	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.00	0.00	0.02	0.00	0.00	29.6
1P	118	0	59	-6	0	-2	-9	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.00	0.00	0.02	0.00	0.00	29.6
2	118	-0	76	0	0	-0	-11	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.00	0.00	0.02	0.00	0.00	29.6

apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		staffe= 2 d 8 / 29.6 (e armatura base = 4 X 1.54)										
1A	132	-0	29	3	0	0	-2	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	29.6
1B	132	-0	29	3	0	0	-2	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	29.6
1C	132	-0	29	-3	0	-0	-2	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	29.6
1D	132	-0	29	-3	0	-0	-2	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	29.6
1E	132	0	29	3	0	0	-2	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	29.6
1F	132	0	29	3	0	0	-2	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	29.6
1G	132	0	29	-3	0	-0	-2	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	29.6
1H	132	0	29	-3	0	-0	-2	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	29.6
1I	132	-0	29	6	0	1	-2	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	29.6
1J	132	-0	29	6	0	1	-2	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	29.6
1K	132	-0	29	-6	0	-1	-2	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	29.6
1L	132	-0	29	-6	0	-1	-2	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	29.6
1M	132	0	29	6	0	1	-2	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	29.6
1N	132	0	29	6	0	1	-2	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	29.6
1O	132	0	29	-6	0	-1	-2	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	29.6
1P	132	0	29	-6	0	-1	-2	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	29.6
2	132	-0	38	0	0	-0	-3	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	29.6

apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		staffe= 2 d 8 / 29.6 (e armatura base = 4 X 1.54)										
1A	147	-0	-0	3	0	0	0	3.08	3.08	3.08	3.08	1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	29.6
1B	147	-0	0	3	0	0	0	3.08	3.08	3.08	3.08	1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	29.6
1C	147	-0	-0	-3	0	-0	0	3.08	3.08	3.08	3.08	1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	29.6
1D	147	-0	0	-3	0	-0	0	3.08	3.08	3.08	3.08	1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	29.6
1E	147	0	-0	3	0	0	0	3.08	3.08	3.08	3.08	1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	29.6
1F	147	0	0	3	0	0	0	3.08	3.08	3.08	3.08	1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	29.6
1G	147	0	-0	-3	0	-0	0	3.08	3.08	3.08	3.08	1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	29.6
1H	147	0	0	-3	0	-0	0	3.08	3.08	3.08	3.08	1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	29.6
1I	147	-0	-0	6	0	0	0	3.08	3.08	3.08	3.08	1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	29.6
1J	147	-0	0	6	0	0	0	3.08	3.08	3.08	3.08	1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	29.6
1K	147	-0	-0	-6	0	-0	0	3.08	3.08	3.08	3.08	1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	29.6
1L	147	-0	0	-6	0	-0	0	3.08	3.08	3.08	3.08	1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	29.6
1M	147	0	-0	6	0	0	0	3.08	3.08	3.08	3.08	1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	29.6
1N	147	0	0	6	0	0	0	3.08	3.08	3.08	3.08	1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	29.6
1O	147	0	-0	-6	0	-0	0	3.08	3.08	3.08	3.08	1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	29.6
1P	147	0	0	-6	0	-0	0	3.08	3.08	3.08	3.08	1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	29.6
2	147	-0	-0	0	0	0	0	3.08	3.08	3.08	3.08	1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	29.6

apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		staffe= 2 d 8 / 29.6 (e armatura base = 4 X 1.54)										

ASTA NUM. 24 NI 13858 NF 6569 SEZ. Rp B= 20.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 2.0000 10.2375 6.8850 19.1225 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	campo	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	--																	
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-4	-1	23	0	0	0	3.08	3.08	3.08	3.08	6	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	29.6
1B	0	-4	1	23	0	0	0	3.08	3.08	3.08	3.08	6	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	29.6
1C	0	-4	-1	-23	0	-0	0	3.08	3.08	3.08	3.08	6	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	29.6
1D	0	-4	1	-23	0	-0	0	3.08	3.08	3.08	3.08	6	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	29.6
1E	0	4	-1	23	0	0	0	3.08	3.08	3.08	3.08	1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	29.6
1F	0	4	1	23	0	0	0	3.08	3.08	3.08	3.08	1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	29.6
1G	0	4	-1	-23	0	-0	0	3.08	3.08	3.08	3.08	1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	29.6
1H	0	4	1	-23	0	-0	0	3.08	3.08	3.08	3.08	1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	29.6
1I	0	-10	-2	53	0	0	0	3.08	3.08	3.08	3.08	6	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	29.6
1J	0	-10	2	53	0	0	0	3.08	3.08	3.08	3.08	6	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	29.6
1K	0	-10	-2	-53	0	-0	0	3.08	3.08	3.08	3.08	6	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	29.6
1L	0	-10	2	-53	0	-0	0	3.08	3.08	3.08	3.08	6	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	29.6
1M	0	10	-2	53	0	0	0	3.08	3.08	3.08	3.08	1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	29.6
1N	0	10	2	53	0	0	0	3.08	3.08	3.08	3.08	1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	29.6
1O	0	10	-2	-53	0	-0	0	3.08	3.08	3.08	3.08	1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	29.6
1P	0	10	2	-53	0	-0	0	3.08	3.08	3.08	3.08	1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	29.6
2	0	-0	-0	-0	0	0	0	3.08	3.08	3.08	3.08	1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	29.6

apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		staffe= 2 d 8 / 29.6 (e armatura base = 4 X 1.54)										
1A	15	-4	-241	23	0	3	-18	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.00	0.01	0.08	0.00	0.00	29.6
1B	15	-4	-240	23	0	3	-18	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.00	0.01	0.08	0.00	0.00	29.6
1C	15	-4	-241	-23	0	-3	-18	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.00	0.01	0.08	0.00	0.00	29.6
1D	15	-4	-240	-23	0	-3	-18	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.00	0.01	0.08	0.00	0.00	29.6
1E	15	4	-241	23	0	3	-18	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.00	0.01	0.08	0.00	0.00	29.6

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1F	15	4	-240	23	0	3	-18	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.00	0.01	0.08	0.00	0.00	29.6
1G	15	4	-241	-23	0	-3	-18	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.00	0.01	0.08	0.00	0.00	29.6
1H	15	4	-240	-23	0	-3	-18	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.00	0.01	0.08	0.00	0.00	29.6
1I	15	-10	-242	53	0	-8	-18	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.00	0.01	0.08	0.00	0.00	29.6
1J	15	-10	-239	53	0	-8	-17	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.00	0.01	0.08	0.00	0.00	29.6
1K	15	-10	-242	-53	0	8	-18	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.00	0.01	0.08	0.00	0.00	29.6
1L	15	-10	-239	-53	0	8	-17	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.00	0.01	0.08	0.00	0.00	29.6
1M	15	10	-242	53	0	-8	-18	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.00	0.01	0.08	0.00	0.00	29.6
1N	15	10	-239	53	0	-8	-17	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.00	0.01	0.08	0.00	0.00	29.6
1O	15	10	-242	-53	0	8	-18	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.00	0.01	0.08	0.00	0.00	29.6
1P	15	10	-239	-53	0	8	-17	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.00	0.01	0.08	0.00	0.00	29.6
2	15	-0	-386	-0	0	0	-28	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.01	0.02	0.11	0.00	0.00	29.6
apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- staffe= 2 d 8 / 29.6 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	29	-4	-482	23	0	7	-71	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.02	0.02	0.16	0.00	0.00	29.6
1B	29	-4	-480	23	0	7	-71	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.02	0.02	0.16	0.00	0.00	29.6
1C	29	-4	-482	-23	0	-7	-71	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.02	0.02	0.16	0.00	0.00	29.6
1D	29	-4	-480	-23	0	-7	-71	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.02	0.02	0.16	0.00	0.00	29.6
1E	29	4	-482	23	0	7	-71	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.02	0.02	0.16	0.00	0.00	29.6
1F	29	4	-480	23	0	7	-71	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.02	0.02	0.16	0.00	0.00	29.6
1G	29	4	-482	-23	0	-7	-71	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.02	0.02	0.16	0.00	0.00	29.6
1H	29	4	-480	-23	0	-7	-71	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.02	0.02	0.16	0.00	0.00	29.6
1I	29	-10	-483	53	0	-16	-71	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.02	0.02	0.16	0.00	0.00	29.6
1J	29	-10	-479	53	0	-16	-70	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.02	0.02	0.16	0.00	0.00	29.6
1K	29	-10	-483	-53	0	16	-71	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.02	0.02	0.16	0.00	0.00	29.6
1L	29	-10	-479	-53	0	16	-70	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.02	0.02	0.16	0.00	0.00	29.6
1M	29	10	-483	53	0	-16	-71	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.02	0.02	0.16	0.00	0.00	29.6
1N	29	10	-479	53	0	-16	-70	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.02	0.02	0.16	0.00	0.00	29.6
1O	29	10	-483	-53	0	16	-71	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.02	0.02	0.16	0.00	0.00	29.6
1P	29	10	-479	-53	0	16	-70	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.02	0.02	0.16	0.00	0.00	29.6
2	29	-0	-771	-0	0	0	-113	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.03	0.03	0.23	0.00	0.00	29.6
apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- staffe= 2 d 8 / 29.6 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	44	-4	-723	23	0	10	-160	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.04	0.03	0.24	0.00	0.00	29.6
1B	44	-4	-721	23	0	10	-159	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.04	0.03	0.24	0.00	0.00	29.6
1C	44	-4	-723	-23	0	-10	-160	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.04	0.03	0.24	0.00	0.00	29.6
1D	44	-4	-721	-23	0	-10	-159	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.04	0.03	0.24	0.00	0.00	29.6
1E	44	4	-723	23	0	10	-160	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.04	0.03	0.24	0.00	0.00	29.6
1F	44	4	-721	23	0	10	-159	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.04	0.03	0.24	0.00	0.00	29.6
1G	44	4	-723	-23	0	-10	-160	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.04	0.03	0.24	0.00	0.00	29.6
1H	44	4	-721	-23	0	-10	-159	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.04	0.03	0.24	0.00	0.00	29.6
1I	44	-10	-724	53	0	-24	-160	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.04	0.03	0.24	0.00	0.00	29.6
1J	44	-10	-720	53	0	-24	-159	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.04	0.03	0.24	0.00	0.00	29.6
1K	44	-10	-724	-53	0	24	-160	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.04	0.03	0.24	0.00	0.00	29.6
1L	44	-10	-720	-53	0	24	-159	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.04	0.03	0.24	0.00	0.00	29.6
1M	44	10	-724	53	0	-24	-160	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.04	0.03	0.24	0.00	0.00	29.6
1N	44	10	-720	53	0	-24	-159	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.04	0.03	0.24	0.00	0.00	29.6
1O	44	10	-724	-53	0	24	-160	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.04	0.03	0.24	0.00	0.00	29.6
1P	44	10	-720	-53	0	24	-159	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.04	0.03	0.24	0.00	0.00	29.6
2	44	-0	-1157	-0	0	0	-255	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.06	0.05	0.34	0.00	0.00	29.6
apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- staffe= 2 d 8 / 29.6 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	59	-4	-963	23	0	14	-284	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.07	0.04	0.32	0.00	0.00	29.6
1B	59	-4	-962	23	0	14	-283	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.07	0.04	0.32	0.00	0.00	29.6
1C	59	-4	-963	-23	0	-14	-284	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.07	0.04	0.32	0.00	0.00	29.6
1D	59	-4	-962	-23	0	-14	-283	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.07	0.04	0.32	0.00	0.00	29.6
1E	59	4	-963	23	0	14	-284	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.07	0.04	0.32	0.00	0.00	29.6
1F	59	4	-962	23	0	14	-283	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.07	0.04	0.32	0.00	0.00	29.6
1G	59	4	-963	-23	0	-14	-284	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.07	0.04	0.32	0.00	0.00	29.6
1H	59	4	-962	-23	0	-14	-283	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.07	0.04	0.32	0.00	0.00	29.6
1I	59	-10	-964	53	0	-31	-284	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.07	0.04	0.32	0.00	0.00	29.6
1J	59	-10	-961	53	0	-31	-282	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.07	0.04	0.32	0.00	0.00	29.6
1K	59	-10	-964	-53	0	31	-284	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.07	0.04	0.32	0.00	0.00	29.6
1L	59	-10	-961	-53	0	31	-282	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.07	0.04	0.32	0.00	0.00	29.6
1M	59	10	-964	53	0	-31	-284	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.07	0.04	0.32	0.00	0.00	29.6
1N	59	10	-961	53	0	-31	-282	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.07	0.04	0.32	0.00	0.00	29.6
1O	59	10	-964	-53	0	31	-284	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.07	0.04	0.32	0.00	0.00	29.6
1P	59	10	-961	-53	0	31	-282	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.07	0.04	0.32	0.00	0.00	29.6
2	59	-0	-1543	-0	0	0	-454	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.11	0.07	0.45	0.00</		

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1A	88	-4	-1444	23	0	20	-638	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.15	0.06	0.48	0.00	0.00	29.6
1B	88	-4	-1443	23	0	20	-636	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.15	0.06	0.48	0.00	0.00	29.6
1C	88	-4	-1444	-23	0	-20	-638	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.15	0.06	0.48	0.00	0.00	29.6
1D	88	-4	-1443	-23	0	-20	-636	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.15	0.06	0.48	0.00	0.00	29.6
1E	88	4	-1444	23	0	20	-638	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.15	0.06	0.48	0.00	0.00	29.6
1F	88	4	-1443	23	0	20	-636	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.15	0.06	0.48	0.00	0.00	29.6
1G	88	4	-1444	-23	0	-20	-638	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.15	0.06	0.48	0.00	0.00	29.6
1H	88	4	-1443	-23	0	-20	-636	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.15	0.06	0.48	0.00	0.00	29.6
1I	88	-10	-1445	53	0	-47	-639	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.15	0.06	0.48	0.00	0.00	29.6
1J	88	-10	-1442	53	0	-47	-635	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.15	0.06	0.48	0.00	0.00	29.6
1K	88	-10	-1445	-53	0	47	-639	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.15	0.06	0.48	0.00	0.00	29.6
1L	88	-10	-1442	-53	0	47	-635	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.15	0.06	0.48	0.00	0.00	29.6
1M	88	10	-1445	53	0	-47	-639	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.15	0.06	0.48	0.00	0.00	29.6
1N	88	10	-1442	53	0	-47	-635	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.15	0.06	0.48	0.00	0.00	29.6
1O	88	10	-1445	-53	0	47	-639	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.15	0.06	0.48	0.00	0.00	29.6
1P	88	10	-1442	-53	0	47	-635	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.15	0.06	0.48	0.00	0.00	29.6
2	88	-0	-2314	-0	0	0	-1021	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.24	0.10	0.68	0.00	0.00	29.6
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		staffe= 2 d 8 / 29.6 (e armatura base = 4 X 1.54)										
1A	103	-4	-1685	23	0	24	-868	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.20	0.07	0.57	0.00	0.00	29.6
1B	103	-4	-1683	23	0	24	-866	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.20	0.07	0.56	0.00	0.00	29.6
1C	103	-4	-1685	-23	0	-24	-868	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.20	0.07	0.57	0.00	0.00	29.6
1D	103	-4	-1683	-23	0	-24	-866	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.20	0.07	0.56	0.00	0.00	29.6
1E	103	4	-1685	23	0	24	-868	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.20	0.07	0.56	0.00	0.00	29.6
1F	103	4	-1683	23	0	24	-866	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.20	0.07	0.56	0.00	0.00	29.6
1G	103	4	-1685	-23	0	-24	-868	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.20	0.07	0.56	0.00	0.00	29.6
1H	103	4	-1683	-23	0	-24	-866	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.20	0.07	0.56	0.00	0.00	29.6
1I	103	-10	-1686	53	0	-55	-869	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.20	0.07	0.57	0.00	0.00	29.6
1J	103	-10	-1682	53	0	-55	-865	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.20	0.07	0.56	0.00	0.00	29.6
1K	103	-10	-1686	-53	0	55	-869	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.20	0.07	0.57	0.00	0.00	29.6
1L	103	-10	-1682	-53	0	55	-865	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.20	0.07	0.56	0.00	0.00	29.6
1M	103	10	-1686	53	0	-55	-869	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.20	0.07	0.57	0.00	0.00	29.6
1N	103	10	-1682	53	0	-55	-865	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.20	0.07	0.56	0.00	0.00	29.6
1O	103	10	-1686	-53	0	55	-869	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.20	0.07	0.57	0.00	0.00	29.6
1P	103	10	-1682	-53	0	55	-865	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.20	0.07	0.56	0.00	0.00	29.6
2	103	-0	-2700	-0	0	0	-1389	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.33	0.11	0.79	0.00	0.00	29.6
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		staffe= 2 d 8 / 29.6 (e armatura base = 4 X 1.54)										
1A	118	-4	-1926	23	0	27	-1133	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.27	0.08	0.65	0.00	0.00	29.6
1B	118	-4	-1924	23	0	27	-1131	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.27	0.08	0.65	0.00	0.00	29.6
1C	118	-4	-1926	-23	0	-27	-1133	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.27	0.08	0.65	0.00	0.00	29.6
1D	118	-4	-1924	-23	0	-27	-1131	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.27	0.08	0.65	0.00	0.00	29.6
1E	118	4	-1926	23	0	27	-1133	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.27	0.08	0.65	0.00	0.00	29.6
1F	118	4	-1924	23	0	27	-1131	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.27	0.08	0.65	0.00	0.00	29.6
1G	118	4	-1926	-23	0	-27	-1133	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.27	0.08	0.65	0.00	0.00	29.6
1H	118	4	-1924	-23	0	-27	-1131	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.27	0.08	0.65	0.00	0.00	29.6
1I	118	-10	-1927	53	0	-63	-1134	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.27	0.08	0.65	0.00	0.00	29.6
1J	118	-10	-1923	53	0	-63	-1130	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.26	0.08	0.65	0.00	0.00	29.6
1K	118	-10	-1927	-53	0	63	-1134	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.27	0.08	0.65	0.00	0.00	29.6
1L	118	-10	-1923	-53	0	63	-1130	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.26	0.08	0.65	0.00	0.00	29.6
1M	118	10	-1927	53	0	-63	-1134	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.27	0.08	0.65	0.00	0.00	29.6
1N	118	10	-1923	53	0	-63	-1130	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.27	0.08	0.64	0.00	0.00	29.6
1O	118	10	-1927	-53	0	63	-1134	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.27	0.08	0.65	0.00	0.00	29.6
1P	118	10	-1923	-53	0	63	-1130	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.27	0.08	0.64	0.00	0.00	29.6
2	118	-0	-3086	-0	0	0	-1814	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.43	0.13	0.91	0.00	0.00	29.6
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		staffe= 2 d 8 / 29.6 (e armatura base = 4 X 1.54)										
1A	132	-4	-2166	23	0	30	-1434	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.34	0.09	0.73	0.00	0.00	29.6
1B	132	-4	-2165	23	0	30	-1432	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.34	0.09	0.73	0.00	0.00	29.6
1C	132	-4	-2166	-23	0	-30	-1434	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.34	0.09	0.73	0.00	0.00	29.6
1D	132	-4	-2165	-23	0	-30	-1432	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.34	0.09	0.73	0.00	0.00	29.6
1E	132	4	-2166	23	0	30	-1434	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.34	0.09	0.73	0.00	0.00	29.6
1F	132	4	-2165	23	0	30	-1432	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.34	0.09	0.73	0.00	0.00	29.6
1G	132	4	-2166	-23	0	-30	-1434	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.34	0.09	0.73	0.00	0.00	29.6
1H	132	4	-2165	-23	0	-30	-1432	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.34	0.09	0.73	0.00	0.00	29.6
1I	132	-10	-2167	53	0	-71	-1435	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.34	0.09	0.73	0.00	0.00	29.6
1J	132	-10	-2164	53	0	-71	-1431	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.33	0.09	0.73	0.00	0.00	29.6
1K	132	-10	-2167	-53	0	71	-1435	3.08	3.0									

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1N	147	10	-2404	53	0	-78	-1766	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.41	0.10	0.81	0.00	0.00	29.6
10	147	10	-2408	-53	0	78	-1772	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.42	0.10	0.81	0.00	0.00	29.6
1P	147	10	-2404	-53	0	78	-1766	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.41	0.10	0.81	0.00	0.00	29.6
2	147	-0	-3857	0	0	0	-2835	3.08	3.08	3.08	3.08	2	0.66	0.16	1.13	2.91	0.00	29.6
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		staffe= 2 d 8 / 29.6 (e armatura base = 4 X 1.54)										

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

Lavoro: **Progetto QM al 16-7** Intestazione lavoro: **Progetto**
Elemento: **TRAVE** Gruppo: **52** Tabella: **Travi scala**
Descrizione: **Travi scala 2p**
Spunt. I **30.0** cm Spunt. J **30.0** cm
Rck: **300.00** kg/cm² fyk: **4580.0** kg/cm²
Copriferro superiore: **2.0** cm Copriferro inferiore: **2.0** cm Copriferro laterale: **2.0** cm
Verifica in ottemperanza alle NTC2008 x/d <= **0.30**
Diametro staffe: **8** mm Numero braccia: **2**

ASTA NUM. 19 NI 6567 NF 17498 SEZ. Rp B= 30.0 H= 22.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 1.6500 10.5000 8.1600 20.3100 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	3449	378	0	347	-1244	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.55	0.18	1.01	4.81	0.00	5.0
1B	0	-0	3975	378	0	347	-2082	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.91	0.21	1.17	5.54	0.00	5.0
1C	0	-0	3449	-903	0	-552	-1244	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.55	0.18	1.01	4.81	0.00	5.0
1D	0	-0	3975	-903	0	-552	-2082	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.91	0.21	1.17	5.54	0.00	5.0
1E	0	-0	3449	378	0	347	-1244	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.55	0.18	1.01	4.81	0.00	5.0
1F	0	-0	3975	378	0	347	-2082	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.91	0.21	1.17	5.54	0.00	5.0
1G	0	-0	3449	-903	0	-552	-1244	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.55	0.18	1.01	4.81	0.00	5.0
1H	0	-0	3975	-903	0	-552	-2082	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.91	0.21	1.17	5.54	0.00	5.0
1I	0	-0	3104	1220	0	938	-693	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.30	0.16	0.91	0.00	0.00	5.0
1J	0	-0	4320	1220	0	938	-2633	3.08	3.08	3.08	4.62	0.19	0.78	0.23	1.11	6.03	0.00	5.0
1K	0	-0	3104	-1745	0	-1143	-693	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.35	0.16	0.91	0.00	0.00	5.0
1L	0	-0	4320	-1745	0	-1143	-2633	3.08	3.08	3.08	4.62	0.19	0.78	0.23	1.11	6.03	0.00	5.0
1M	0	-0	3104	1220	0	938	-693	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.30	0.16	0.91	0.00	0.00	5.0
1N	0	-0	4320	1220	0	938	-2633	3.08	3.08	3.08	4.62	0.19	0.78	0.23	1.11	6.03	0.00	5.0
1O	0	-0	3104	-1745	0	-1143	-693	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.35	0.16	0.91	0.00	0.00	5.0
1P	0	-0	4320	-1745	0	-1143	-2633	3.08	3.08	3.08	4.62	0.19	0.78	0.23	1.11	6.03	0.00	5.0
2	0	-0	5878	-360	0	-139	-2549	3.08	3.08	3.08	4.62	0.19	0.76	0.31	1.51	8.20	0.00	5.0

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 5.0 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	10	-0	3280	378	0	309	-911	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.40	0.17	0.96	0.00	0.00	5.0
1B	10	-0	3806	378	0	309	-1697	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.74	0.20	1.12	5.31	0.00	5.0
1C	10	-0	3280	-903	0	-463	-911	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.40	0.17	0.96	0.00	0.00	5.0
1D	10	-0	3806	-903	0	-463	-1697	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.74	0.20	1.12	5.31	0.00	5.0
1E	10	-0	3280	378	0	309	-911	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.40	0.17	0.96	0.00	0.00	5.0
1F	10	-0	3806	378	0	309	-1697	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.74	0.20	1.12	5.31	0.00	5.0
1G	10	-0	3280	-903	0	-463	-911	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.40	0.17	0.96	0.00	0.00	5.0
1H	10	-0	3806	-903	0	-463	-1697	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.74	0.20	1.12	5.31	0.00	5.0
1I	10	-0	2935	1220	0	817	-394	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.25	0.15	0.86	0.00	0.00	5.0
1J	10	-0	4151	1220	0	817	-2213	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.97	0.22	1.22	5.79	0.00	5.0
1K	10	-0	2935	-1745	0	-970	-394	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.30	0.15	0.86	0.00	0.00	5.0
1L	10	-0	4151	-1745	0	-970	-2213	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.97	0.22	1.22	5.79	0.00	5.0
1M	10	-0	2935	1220	0	817	-394	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.25	0.15	0.86	0.00	0.00	5.0
1N	10	-0	4151	1220	0	817	-2213	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.97	0.22	1.22	5.79	0.00	5.0
1O	10	-0	2935	-1745	0	-970	-394	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.30	0.15	0.86	0.00	0.00	5.0
1P	10	-0	4151	-1745	0	-970	-2213	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.97	0.22	1.22	5.79	0.00	5.0
2	10	-0	5601	-360	0	-104	-1981	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.87	0.29	1.64	7.81	0.00	5.0

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- staffe= 2 d 8 / 5.0 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	20	-0	3112	378	0	272	-595	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.26	0.16	0.91	0.00	0.00	5.0
1B	20	-0	3637	378	0	272	-1329	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.58	0.19	1.07	5.07	0.00	5.0
1C	20	-0	3112	-903	0	-374	-595	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.26	0.16	0.91	0.00	0.00	5.0
1D	20	-0	3637	-903	0	-374	-1329	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.58	0.19	1.07	5.07	0.00	5.0
1E	20	-0	3112	378	0	272	-595	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.26	0.16	0.91	0.00	0.00	5.0
1F	20	-0	3637	378	0	272	-1329	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.58	0.19	1.07	5.07	0.00	5.0
1G	20	-0	3112	-903	0	-374	-595	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.26	0.16	0.91	0.00	0.00	5.0
1H	20	-0	3637	-903	0	-374	-1329	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.58	0.19	1.07	5.07	0.00	5.0
1I	20	-0	2766	1220	0	696	-112	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.22	0.15	0.81	0.00	0.00	5.0
1J	20	-0	3983	1220	0	696	-1811	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.79	0.21	1.17	5.56	0.00	5.0
1K	20	-0	2766	-1745	0	-798	-112	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.25	0.15	0.81	0.00	0.00	5.0
1L	20	-0	3983	-1745	0	-798	-1811	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.79	0.21	1.17	5.56	0.00	5.0
1M	20	-0	2766	1220	0	696	-112	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.22	0.15	0.81	0.00	0.00	5.0
1N	20	-0	3983	1220	0	696	-1811	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.79	0.21	1.17	5.56	0.00	5.0
1O	20	-0	2766	-1745	0	-798	-112	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.25	0.15	0.81	0.00	0.00	5.0
1P	20	-0	3983	-1745	0	-798	-1811	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.79	0.21	1.17	5.56	0.00	5.0
2	20	-0	5323	-360	0	-68	-1440	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.63	0.28	1.56	7.43	0.00	5.0

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- staffe= 2 d 8 / 5.0 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	30	-0	2943	378	0	234	-295	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.13	0.15	0.86	0.00	0.00	5.0
1B	30	-0	3468	378	0	234	-977	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.43	0.18	1.02	4.84	0.00	5.0
1C	30	-0	2943	-903	0	-284	-295	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.13	0.15	0.86	0.00	0.00	5.0
1D	30	-0	3468	-903	0	-284	-977	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.43	0.18	1.02	4.84	0.00	5.0
1E	30	-0	2943	378	0	234	-295	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.13	0.15	0.86	0.00	0.00	5.0
1F	30	-0	3468	378	0	234	-977	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.43	0.18	1.02	4.84	0.00	5.0
1G	30	-0	2943	-903	0	-284	-295	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.13	0.15	0.86	0.00	0.00	5.0
1H	30	-0	3468	-903	0	-284	-977	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.43	0.18	1.02	4.84	0.00	5.0
1I	30	-0	2597	1220	0	575	153	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.18	0.14	0.76	0.00	0.00	5.0
1J	30	-0	3814	1220	0	575	-1425	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.63	0.20	1.12	5.32	0.00	5.0

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1K	30	-0	2597	-1745	0	-625	153	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.19	0.14	0.76	0.00	0.00	5.0
1L	30	-0	3814	-1745	0	-625	-1425	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.63	0.20	1.12	5.32	0.00	5.0
1M	30	-0	2597	1220	0	575	153	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.18	0.14	0.76	0.00	0.00	5.0
1N	30	-0	3814	1220	0	575	-1425	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.63	0.20	1.12	5.32	0.00	5.0
1O	30	-0	2597	-1745	0	-625	153	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.19	0.14	0.76	0.00	0.00	5.0
1P	30	-0	3814	-1745	0	-625	-1425	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.63	0.20	1.12	5.32	0.00	5.0
2	30	-0	5046	-360	0	-32	-927	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.41	0.26	1.48	7.04	0.00	5.0
apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- staffe= 2 d 8 / 5.0 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	40	-0	2774	378	0	197	-12	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.06	0.15	0.81	0.00	0.00	16.0
1B	40	-0	3300	378	0	197	-642	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.28	0.17	0.97	0.00	0.00	16.0
1C	40	-0	2774	-903	0	-195	-12	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.06	0.15	0.81	0.00	0.00	16.0
1D	40	-0	3300	-903	0	-195	-642	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.28	0.17	0.97	0.00	0.00	16.0
1E	40	-0	2774	378	0	197	-12	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.06	0.15	0.81	0.00	0.00	16.0
1F	40	-0	3300	378	0	197	-642	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.28	0.17	0.97	0.00	0.00	16.0
1G	40	-0	2774	-903	0	-195	-12	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.06	0.15	0.81	0.00	0.00	16.0
1H	40	-0	3300	-903	0	-195	-642	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.28	0.17	0.97	0.00	0.00	16.0
1I	40	-0	2429	1220	0	454	402	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.18	0.13	0.71	0.00	0.00	16.0
1J	40	-0	3645	1220	0	454	-1056	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.46	0.19	1.07	5.08	0.00	16.0
1K	40	-0	2429	-1745	0	-452	402	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.18	0.13	0.71	0.00	0.00	16.0
1L	40	-0	3645	-1745	0	-452	-1056	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.46	0.19	1.07	5.08	0.00	16.0
1M	40	-0	2429	1220	0	454	402	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.18	0.13	0.71	0.00	0.00	16.0
1N	40	-0	3645	1220	0	454	-1056	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.46	0.19	1.07	5.08	0.00	16.0
1O	40	-0	2429	-1745	0	-452	402	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.18	0.13	0.71	0.00	0.00	16.0
1P	40	-0	3645	-1745	0	-452	-1056	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.46	0.19	1.07	5.08	0.00	16.0
2	40	-0	4768	-360	0	3	-441	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.19	0.25	1.40	6.65	0.00	15.1
apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- staffe= 2 d 8 / 15.1 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	50	-0	2605	378	0	160	254	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.11	0.14	0.76	0.00	0.00	16.0
1B	50	-0	3131	378	0	160	-324	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.14	0.16	0.92	0.00	0.00	16.0
1C	50	-0	2605	-903	0	-105	254	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.11	0.14	0.76	0.00	0.00	16.0
1D	50	-0	3131	-903	0	-105	-324	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.14	0.16	0.92	0.00	0.00	16.0
1E	50	-0	2605	378	0	160	254	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.11	0.14	0.76	0.00	0.00	16.0
1F	50	-0	3131	378	0	160	-324	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.14	0.16	0.92	0.00	0.00	16.0
1G	50	-0	2605	-903	0	-105	254	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.11	0.14	0.76	0.00	0.00	16.0
1H	50	-0	3131	-903	0	-105	-324	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.14	0.16	0.92	0.00	0.00	16.0
1I	50	-0	2260	1220	0	334	634	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.28	0.12	0.66	0.00	0.00	16.0
1J	50	-0	3476	1220	0	334	-703	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.31	0.18	1.02	4.85	0.00	16.0
1K	50	-0	2260	-1745	0	-280	634	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.28	0.12	0.66	0.00	0.00	16.0
1L	50	-0	3476	-1745	0	-280	-703	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.31	0.18	1.02	4.85	0.00	16.0
1M	50	-0	2260	1220	0	334	634	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.28	0.12	0.66	0.00	0.00	16.0
1N	50	-0	3476	1220	0	334	-703	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.31	0.18	1.02	4.85	0.00	16.0
1O	50	-0	2260	-1745	0	-280	634	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.28	0.12	0.66	0.00	0.00	16.0
1P	50	-0	3476	-1745	0	-280	-703	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.31	0.18	1.02	4.85	0.00	16.0
2	50	-0	4491	-360	0	39	17	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.01	0.24	1.32	6.26	0.00	16.0
apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.0 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	59	-0	2436	378	0	122	504	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.22	0.13	0.71	0.00	0.00	16.0
1B	59	-0	2962	378	0	122	-22	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.04	0.16	0.87	0.00	0.00	16.0
1C	59	-0	2436	-903	0	-16	504	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.22	0.13	0.71	0.00	0.00	16.0
1D	59	-0	2962	-903	0	-16	-22	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.01	0.16	0.87	0.00	0.00	16.0
1E	59	-0	2436	378	0	122	504	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.22	0.13	0.71	0.00	0.00	16.0
1F	59	-0	2962	378	0	122	-22	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.04	0.16	0.87	0.00	0.00	16.0
1G	59	-0	2436	-903	0	-16	504	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.22	0.13	0.71	0.00	0.00	16.0
1H	59	-0	2962	-903	0	-16	-22	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.01	0.16	0.87	0.00	0.00	16.0
1I	59	-0	2091	1220	0	213	849	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.37	0.11	0.61	0.00	0.00	16.0
1J	59	-0	3307	1220	0	213	-367	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.16	0.17	0.97	0.00	0.00	16.0
1K	59	-0	2091	-1745	0	-107	849	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.37	0.11	0.64	0.00	0.00	16.0
1L	59	-0	3307	-1745	0	-107	-367	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.16	0.17	0.97	0.00	0.00	16.0
1M	59	-0	2091	1220	0	213	849	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.37	0.11	0.61	0.00	0.00	16.0
1N	59	-0	3307	1220	0	213	-367	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.16	0.17	0.97	0.00	0.00	16.0
1O	59	-0	2091	-1745	0	-107	849	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.37	0.11	0.64	0.00	0.00	16.0
1P	59	-0	3307	-1745	0	-107	-367	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.16	0.17	0.97	0.00	0.00	16.0
2	59	-0	4213	-360	0	75	448	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.20	0.22	1.24	5.88	0.00	16.0
apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.0 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	69	-0	2268	378	0	85	737	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.32	0.12	0.67	0.00	0.00	16.0
1B	69	-0	2793	378	0	85	263	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.12	0.15	0.82	0.00	0.00	16.0

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1E	79	-0	2099	378	0	47	953	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.42	0.11	0.62	0.00	0.00	16.0
1F	79	-0	2624	378	0	47	531	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.23	0.14	0.77	0.00	0.00	16.0
1G	79	-0	2099	-903	0	163	953	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.42	0.11	0.62	0.00	0.00	16.0
1H	79	-0	2624	-903	0	163	531	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.23	0.14	0.77	0.00	0.00	16.0
1I	79	-0	1753	1220	0	-29	1230	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.54	0.09	0.51	0.00	0.00	16.0
1J	79	-0	2970	1220	0	-29	254	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.11	0.16	0.87	0.00	0.00	16.0
1K	79	-0	1753	-1745	0	239	1230	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.54	0.09	0.64	0.00	0.00	16.0
1L	79	-0	2970	-1745	0	239	254	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.11	0.16	0.87	0.00	0.00	16.0
1M	79	-0	1753	1220	0	-29	1230	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.54	0.09	0.51	0.00	0.00	16.0
1N	79	-0	2970	1220	0	-29	254	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.11	0.16	0.87	0.00	0.00	16.0
1O	79	-0	1753	-1745	0	239	1230	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.54	0.09	0.64	0.00	0.00	16.0
1P	79	-0	2970	-1745	0	239	254	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.11	0.16	0.87	0.00	0.00	16.0
2	79	-0	3658	-360	0	146	1228	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.54	0.19	1.07	5.10	0.00	16.0

apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		staffe= 2 d 8 / 16.0 (e armatura base = 4 X 1.54)										
1A	89	-0	1930	378	0	10	1152	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.51	0.10	0.57	0.00	0.00	16.0
1B	89	-0	2456	378	0	10	782	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.34	0.13	0.72	0.00	0.00	16.0
1C	89	-0	1930	-903	0	252	1152	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.51	0.10	0.57	0.00	0.00	16.0
1D	89	-0	2456	-903	0	252	782	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.34	0.13	0.72	0.00	0.00	16.0
1E	89	-0	1930	378	0	10	1152	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.51	0.10	0.57	0.00	0.00	16.0
1F	89	-0	2456	378	0	10	782	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.34	0.13	0.72	0.00	0.00	16.0
1G	89	-0	1930	-903	0	252	1152	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.51	0.10	0.57	0.00	0.00	16.0
1H	89	-0	2456	-903	0	252	782	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.34	0.13	0.72	0.00	0.00	16.0
1I	89	-0	1585	1220	0	-150	1395	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.61	0.08	0.46	0.00	0.00	16.0
1J	89	-0	2801	1220	0	-150	540	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.24	0.15	0.82	0.00	0.00	16.0
1K	89	-0	1585	-1745	0	411	1395	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.61	0.09	0.64	0.00	0.00	16.0
1L	89	-0	2801	-1745	0	411	540	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.24	0.15	0.82	0.00	0.00	16.0
1M	89	-0	1585	1220	0	-150	1395	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.61	0.08	0.46	0.00	0.00	16.0
1N	89	-0	2801	1220	0	-150	540	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.24	0.15	0.82	0.00	0.00	16.0
1O	89	-0	1585	-1745	0	411	1395	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.61	0.09	0.64	0.00	0.00	16.0
1P	89	-0	2801	-1745	0	411	540	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.24	0.15	0.82	0.00	0.00	16.0
2	89	-0	3380	-360	0	182	1576	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.69	0.18	0.99	0.00	0.00	16.0

apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		staffe= 2 d 8 / 16.0 (e armatura base = 4 X 1.54)										
1A	99	-0	1761	378	0	-28	1335	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.59	0.09	0.52	0.00	0.00	16.0
1B	99	-0	2287	378	0	-28	1017	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.45	0.12	0.67	0.00	0.00	16.0
1C	99	-0	1761	-903	0	341	1335	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.59	0.09	0.52	0.00	0.00	16.0
1D	99	-0	2287	-903	0	341	1017	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.45	0.12	0.67	0.00	0.00	16.0
1E	99	-0	1761	378	0	-28	1335	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.59	0.09	0.52	0.00	0.00	16.0
1F	99	-0	2287	378	0	-28	1017	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.45	0.12	0.67	0.00	0.00	16.0
1G	99	-0	1761	-903	0	341	1335	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.59	0.09	0.52	0.00	0.00	16.0
1H	99	-0	2287	-903	0	341	1017	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.45	0.12	0.67	0.00	0.00	16.0
1I	99	-0	1416	1220	0	-270	1544	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.68	0.07	0.45	0.00	0.00	16.0
1J	99	-0	2632	1220	0	-270	808	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.35	0.14	0.77	0.00	0.00	16.0
1K	99	-0	1416	-1745	0	584	1544	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.68	0.09	0.64	0.00	0.00	16.0
1L	99	-0	2632	-1745	0	584	808	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.35	0.14	0.77	0.00	0.00	16.0
1M	99	-0	1416	1220	0	-270	1544	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.68	0.07	0.45	0.00	0.00	16.0
1N	99	-0	2632	1220	0	-270	808	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.35	0.14	0.77	0.00	0.00	16.0
1O	99	-0	1416	-1745	0	584	1544	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.68	0.09	0.64	0.00	0.00	16.0
1P	99	-0	2632	-1745	0	584	808	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.35	0.14	0.77	0.00	0.00	16.0
2	99	-0	3103	-360	0	217	1897	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.83	0.16	0.91	0.00	0.00	16.0

apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		staffe= 2 d 8 / 16.0 (e armatura base = 4 X 1.54)										
ASTA NUM. 20		NI 17498		NF 6671		SEZ. Rp B= 30.0		H= 22.0 (trave)										

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 1.6500 10.5000 8.1600 20.3100 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	-44	285	0	233	1298	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.57	0.01	0.10	0.00	0.00	16.0
1B	0	-0	769	285	0	233	746	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.33	0.04	0.23	0.00	0.00	16.0
1C	0	-0	-44	-124	0	-34	1298	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.57	0.01	0.05	0.00	0.00	16.0
1D	0	-0	769	-124	0	-34	746	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.33	0.04	0.23	0.00	0.00	16.0
1E	0	-0	-44	285	0	233	1298	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.57	0.01	0.10	0.00	0.00	16.0
1F	0	-0	769	285	0	233	746	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.33	0.04	0.23	0.00	0.00	16.0
1G	0	-0	-44	-124	0	-34	1298	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.57	0.01	0.05	0.00	0.00	16.0
1H	0	-0	769	-124	0	-34	746	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.33	0.04	0.23	0.00	0.00	16.0
1I	0	-0	-578	555	0	408	1661	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.73	0.03	0.20	0.00	0.00	16.0
1J	0	-0	1303	555	0	408	383	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.17	0.07	0.38	0.00	0.00	16.0
1K	0	-0	-578	-393	0	-209	1661	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.73	0.03	0.17	0.00	0.00	16.0
1L	0	-0	1303	-393	0	-209	383	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.17	0.07	0.38	0.00	0.00	16.0
1M	0	-0	-578	555	0	408	1661	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.73	0.03	0.20	0.00	0.00	16.0
1N	0	-0	1303	555	0	408	383	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.17	0.07	0.38	0.00	0.00	16.0
1O	0	-0	-578	-393	0	-209	1661	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.73	0.03	0.17	0.00	0.00	16.0
1P	0	-0	1303	-393	0	-209	383	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.17	0.07	0.38	0.00	0.00	16.0
2	0	-0	543	112	0	138	1692	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.74	0.03	0.16	0.00	0.00	16.0
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		staffe= 2 d 8 / 16.0 (e armatura base = 4 X 1.54)										
1A	21	-0	-393	285	0	174	1253	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.55	0.02	0.12	0.00	0.00	16.0
1B	21	-0	420	285	0	174	867	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.38	0.02	0.12	0.00	0.00	16.0
1C	21	-0	-393	-124	0	-9	1253	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.55	0.02	0.12	0.00	0.00	16.0
1D	21	-0	420	-124	0	-9	867	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.38	0.02	0.12	0.00	0.00	16.0
1E	21	-0	-393	285	0	174	1253	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.55	0.02	0.12	0.00	0.00	16.0

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1F	21	-0	420	285	0	174	867	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.38	0.02	0.12	0.00	0.00	16.0
1G	21	-0	-393	-124	0	-9	1253	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.55	0.02	0.12	0.00	0.00	16.0
1H	21	-0	420	-124	0	-9	867	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.38	0.02	0.12	0.00	0.00	16.0
1I	21	-0	-928	555	0	294	1507	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.66	0.05	0.27	0.00	0.00	16.0
1J	21	-0	954	555	0	294	614	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.27	0.05	0.28	0.00	0.00	16.0
1K	21	-0	-928	-393	0	-129	1507	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.66	0.05	0.27	0.00	0.00	16.0
1L	21	-0	954	-393	0	-129	614	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.27	0.05	0.28	0.00	0.00	16.0
1M	21	-0	-928	555	0	294	1507	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.66	0.05	0.27	0.00	0.00	16.0
1N	21	-0	954	555	0	294	614	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.27	0.05	0.28	0.00	0.00	16.0
1O	21	-0	-928	-393	0	-129	1507	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.66	0.05	0.27	0.00	0.00	16.0
1P	21	-0	954	-393	0	-129	614	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.27	0.05	0.28	0.00	0.00	16.0
2	21	-0	-31	112	0	115	1744	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.77	0.01	0.04	0.00	0.00	16.0
apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.0 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	41	-0	-743	285	0	116	1137	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.50	0.04	0.22	0.00	0.00	16.0
1B	41	-0	70	285	0	116	918	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.40	0.01	0.10	0.00	0.00	16.0
1C	41	-0	-743	-124	0	17	1137	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.50	0.04	0.22	0.00	0.00	16.0
1D	41	-0	70	-124	0	17	918	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.40	0.01	0.05	0.00	0.00	16.0
1E	41	-0	-743	285	0	116	1137	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.50	0.04	0.22	0.00	0.00	16.0
1F	41	-0	70	285	0	116	918	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.40	0.01	0.10	0.00	0.00	16.0
1G	41	-0	-743	-124	0	17	1137	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.50	0.04	0.22	0.00	0.00	16.0
1H	41	-0	70	-124	0	17	918	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.40	0.01	0.05	0.00	0.00	16.0
1I	41	-0	-1277	555	0	181	1281	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.56	0.07	0.37	0.00	0.00	16.0
1J	41	-0	604	555	0	181	774	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.34	0.03	0.20	0.00	0.00	16.0
1K	41	-0	-1277	-393	0	-48	1281	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.56	0.07	0.37	0.00	0.00	16.0
1L	41	-0	604	-393	0	-48	774	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.34	0.03	0.18	0.00	0.00	16.0
1M	41	-0	-1277	555	0	181	1281	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.56	0.07	0.37	0.00	0.00	16.0
1N	41	-0	604	555	0	181	774	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.34	0.03	0.20	0.00	0.00	16.0
1O	41	-0	-1277	-393	0	-48	1281	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.56	0.07	0.37	0.00	0.00	16.0
1P	41	-0	604	-393	0	-48	774	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.34	0.03	0.18	0.00	0.00	16.0
2	41	-0	-606	112	0	92	1679	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.74	0.03	0.18	0.00	0.00	16.0
apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.0 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	62	-0	-1092	285	0	57	949	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.42	0.06	0.32	0.00	0.00	16.0
1B	62	-0	-279	285	0	57	896	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.39	0.01	0.10	0.00	0.00	16.0
1C	62	-0	-1092	-124	0	42	949	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.42	0.06	0.32	0.00	0.00	16.0
1D	62	-0	-279	-124	0	42	896	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.39	0.01	0.08	0.00	0.00	16.0
1E	62	-0	-1092	285	0	57	949	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.42	0.06	0.32	0.00	0.00	16.0
1F	62	-0	-279	285	0	57	896	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.39	0.01	0.10	0.00	0.00	16.0
1G	62	-0	-1092	-124	0	42	949	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.42	0.06	0.32	0.00	0.00	16.0
1H	62	-0	-279	-124	0	42	896	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.39	0.01	0.08	0.00	0.00	16.0
1I	62	-0	-1627	555	0	67	983	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.43	0.09	0.48	0.00	0.00	16.0
1J	62	-0	255	555	0	67	862	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.38	0.03	0.20	0.00	0.00	16.0
1K	62	-0	-1627	-393	0	32	983	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.43	0.09	0.48	0.00	0.00	16.0
1L	62	-0	255	-393	0	32	862	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.38	0.02	0.14	0.00	0.00	16.0
1M	62	-0	-1627	555	0	67	983	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.43	0.09	0.48	0.00	0.00	16.0
1N	62	-0	255	555	0	67	862	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.38	0.03	0.20	0.00	0.00	16.0
1O	62	-0	-1627	-393	0	32	983	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.43	0.09	0.48	0.00	0.00	16.0
1P	62	-0	255	-393	0	32	862	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.38	0.02	0.14	0.00	0.00	16.0
2	62	-0	-1181	112	0	69	1496	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.66	0.06	0.35	0.00	0.00	16.0
apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.0 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	82	-0	-1442	285	0	-1	689	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.30	0.08	0.42	0.00	0.00	16.0
1B	82	-0	-629	285	0	-1	803	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.35	0.03	0.18	0.00	0.00	16.0
1C	82	-0	-1442	-124	0	68	689	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.30	0.08	0.42	0.00	0.00	16.0
1D	82	-0	-629	-124	0	68	803	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.35	0.03	0.18	0.00	0.00	16.0
1E	82	-0	-1442	285	0	-1	689	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.30	0.08	0.42	0.00	0.00	16.0
1F	82	-0	-629	285	0	-1	803	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.35	0.03	0.18	0.00	0.00	16.0
1G	82	-0	-1442	-124	0	68	689	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.30	0.08	0.42	0.00	0.00	16.0
1H	82	-0	-629	-124	0	68	803	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.35	0.03	0.18	0.00	0.00	16.0
1I	82	-0	-1976	555	0	-47	614	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.27	0.10	0.58	0.00	0.00	16.0
1J	82	-0	-94	555	0	-47	878	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.39	0.03	0.20	0.00	0.00	16.0
1K	82	-0	-1976	-393	0	113	614	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.27	0.10	0.58	0.00	0.00	16.0
1L	82	-0	-94	-393	0	113	878	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.39	0.02	0.14	0.00	0.00	16.0
1M	82	-0	-1976	555	0	-47	614	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.27	0.10	0.58	0.00	0.00	16.0
1N	82	-0	-94	555	0	-47	878	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.39	0.03	0.20	0.00	0.00	16.0
1O	82	-0	-1976	-393	0	113	614	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.27	0.10	0.58	0.00</		

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1A	123	-0	-2141	285	0	-118	-45	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.04	0.11	0.63	0.00	0.00	16.0
1B	123	-0	-1328	285	0	-118	402	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.18	0.07	0.39	0.00	0.00	16.0
1C	123	-0	-2141	-124	0	119	-45	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.04	0.11	0.63	0.00	0.00	16.0
1D	123	-0	-1328	-124	0	119	402	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.18	0.07	0.39	0.00	0.00	16.0
1E	123	-0	-2141	285	0	-118	-45	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.04	0.11	0.63	0.00	0.00	16.0
1F	123	-0	-1328	285	0	-118	402	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.18	0.07	0.39	0.00	0.00	16.0
1G	123	-0	-2141	-124	0	119	-45	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.04	0.11	0.63	0.00	0.00	16.0
1H	123	-0	-1328	-124	0	119	402	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.18	0.07	0.39	0.00	0.00	16.0
1I	123	-0	-2675	555	0	-274	-339	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.15	0.14	0.78	0.00	0.00	16.0
1J	123	-0	-793	555	0	-274	696	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.31	0.04	0.23	0.00	0.00	16.0
1K	123	-0	-2675	-393	0	274	-339	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.15	0.14	0.78	0.00	0.00	16.0
1L	123	-0	-793	-393	0	274	696	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.31	0.04	0.23	0.00	0.00	16.0
1M	123	-0	-2675	555	0	-274	-339	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.15	0.14	0.78	0.00	0.00	16.0
1N	123	-0	-793	555	0	-274	696	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.31	0.04	0.23	0.00	0.00	16.0
1O	123	-0	-2675	-393	0	274	-339	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.15	0.14	0.78	0.00	0.00	16.0
1P	123	-0	-793	-393	0	274	696	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.31	0.04	0.23	0.00	0.00	16.0
2	123	-0	-2905	112	0	-0	240	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.11	0.15	0.85	0.00	0.00	16.0
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		staffe= 2 d 8 / 16.0 (e armatura base = 4 X 1.54)										
1A	144	-0	-2490	285	0	-177	-520	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.23	0.13	0.73	0.00	0.00	16.0
1B	144	-0	-1677	285	0	-177	94	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.05	0.09	0.49	0.00	0.00	16.0
1C	144	-0	-2490	-124	0	144	-520	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.23	0.13	0.73	0.00	0.00	16.0
1D	144	-0	-1677	-124	0	144	94	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.04	0.09	0.49	0.00	0.00	16.0
1E	144	-0	-2490	285	0	-177	-520	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.23	0.13	0.73	0.00	0.00	16.0
1F	144	-0	-1677	285	0	-177	94	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.05	0.09	0.49	0.00	0.00	16.0
1G	144	-0	-2490	-124	0	144	-520	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.23	0.13	0.73	0.00	0.00	16.0
1H	144	-0	-1677	-124	0	144	94	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.04	0.09	0.49	0.00	0.00	16.0
1I	144	-0	-3024	555	0	-388	-924	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.41	0.16	0.89	0.00	0.00	16.0
1J	144	-0	-1143	555	0	-388	497	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.22	0.06	0.34	0.00	0.00	16.0
1K	144	-0	-3024	-393	0	355	-924	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.41	0.16	0.89	0.00	0.00	16.0
1L	144	-0	-1143	-393	0	355	497	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.22	0.06	0.34	0.00	0.00	16.0
1M	144	-0	-3024	555	0	-388	-924	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.41	0.16	0.89	0.00	0.00	16.0
1N	144	-0	-1143	555	0	-388	497	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.22	0.06	0.34	0.00	0.00	16.0
1O	144	-0	-3024	-393	0	355	-924	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.41	0.16	0.89	0.00	0.00	16.0
1P	144	-0	-1143	-393	0	355	497	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.22	0.06	0.34	0.00	0.00	16.0
2	144	-0	-3480	112	0	-23	-415	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.18	0.18	1.02	4.85	0.00	16.0
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		staffe= 2 d 8 / 16.0 (e armatura base = 4 X 1.54)										
1A	164	-0	-2840	285	0	-235	-1067	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.47	0.15	0.83	0.00	0.00	16.0
1B	164	-0	-2027	285	0	-235	-286	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.13	0.11	0.59	0.00	0.00	16.0
1C	164	-0	-2840	-124	0	170	-1067	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.47	0.15	0.83	0.00	0.00	16.0
1D	164	-0	-2027	-124	0	170	-286	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.13	0.11	0.59	0.00	0.00	16.0
1E	164	-0	-2840	285	0	-235	-1067	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.47	0.15	0.83	0.00	0.00	16.0
1F	164	-0	-2027	285	0	-235	-286	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.13	0.11	0.59	0.00	0.00	16.0
1G	164	-0	-2840	-124	0	170	-1067	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.47	0.15	0.83	0.00	0.00	16.0
1H	164	-0	-2027	-124	0	170	-286	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.13	0.11	0.59	0.00	0.00	16.0
1I	164	-0	-3374	555	0	-502	-1580	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.69	0.18	0.99	0.00	0.00	16.0
1J	164	-0	-1492	555	0	-502	227	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.16	0.08	0.44	0.00	0.00	16.0
1K	164	-0	-3374	-393	0	436	-1580	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.69	0.18	0.99	0.00	0.00	16.0
1L	164	-0	-1492	-393	0	436	227	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.13	0.08	0.44	0.00	0.00	16.0
1M	164	-0	-3374	555	0	-502	-1580	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.69	0.18	0.99	0.00	0.00	16.0
1N	164	-0	-1492	555	0	-502	227	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.16	0.08	0.44	0.00	0.00	16.0
1O	164	-0	-3374	-393	0	436	-1580	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.69	0.18	0.99	0.00	0.00	16.0
1P	164	-0	-1492	-393	0	436	227	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.13	0.08	0.44	0.00	0.00	16.0
2	164	-0	-4055	112	0	-46	-1187	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.52	0.21	1.19	5.66	0.00	16.0
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		staffe= 2 d 8 / 16.0 (e armatura base = 4 X 1.54)										
1A	185	-0	-3189	285	0	-294	-1684	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.74	0.17	0.94	0.00	0.00	5.0
1B	185	-0	-2376	285	0	-294	-737	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.32	0.12	0.70	0.00	0.00	5.0
1C	185	-0	-3189	-124	0	195	-1684	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.74	0.17	0.94	0.00	0.00	5.0
1D	185	-0	-2376	-124	0	195	-737	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.32	0.12	0.70	0.00	0.00	5.0
1E	185	-0	-3189	285	0	-294	-1684	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.74	0.17	0.94	0.00	0.00	5.0
1F	185	-0	-2376	285	0	-294	-737	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.32	0.12	0.70	0.00	0.00	5.0
1G	185	-0	-3189	-124	0	195	-1684	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.74	0.17	0.94	0.00	0.00	5.0
1H	185	-0	-2376	-124	0	195	-737	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.32	0.12	0.70	0.00	0.00	5.0
1I	185	-0	-3723	555	0	-615	-2307	3.08	3.08	3.08	4.62	0.19	0.68	0.20	0.95			

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1N	205	-0	-2191	555	0	-729	-528	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.23	0.12	0.64	0.00	0.00	5.0
10	205	-0	-4073	-393	0	597	-3106	3.08	3.08	3.08	4.62	0.19	0.92	0.21	1.04	5.68	0.00	5.0
1P	205	-0	-2191	-393	0	597	-528	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.23	0.12	0.64	0.00	0.00	5.0
2	205	-0	-5204	112	0	-92	-3085	3.08	3.08	3.08	4.62	0.19	0.91	0.27	1.33	7.26	0.00	5.0

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 5.0 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 21 NI 17498 NF 11230 SEZ. Rp B= 30.0 H= 22.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 1.6500 17.0625 11.4750 30.1875 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx, M	Bielle	V, Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	1517	316	0	376	135	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.12	0.08	0.44	0.00	0.00	5.0
1B	0	-0	1807	316	0	376	-77	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.12	0.09	0.53	0.00	0.00	5.0
1C	0	-0	1517	-253	0	-260	135	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.08	0.08	0.44	0.00	0.00	5.0
1D	0	-0	1807	-253	0	-260	-77	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.08	0.09	0.53	0.00	0.00	5.0
1E	0	-0	1517	316	0	376	135	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.12	0.08	0.44	0.00	0.00	5.0
1F	0	-0	1807	316	0	376	-77	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.12	0.09	0.53	0.00	0.00	5.0
1G	0	-0	1517	-253	0	-260	135	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.08	0.08	0.44	0.00	0.00	5.0
1H	0	-0	1807	-253	0	-260	-77	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.08	0.09	0.53	0.00	0.00	5.0
1I	0	-0	1326	690	0	793	275	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.25	0.07	0.39	0.00	0.00	5.0
1J	0	-0	1998	690	0	793	-216	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.25	0.10	0.59	0.00	0.00	5.0
1K	0	-0	1326	-627	0	-678	275	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.21	0.07	0.39	0.00	0.00	5.0
1L	0	-0	1998	-627	0	-678	-216	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.21	0.10	0.59	0.00	0.00	5.0
1M	0	-0	1326	690	0	793	275	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.25	0.07	0.39	0.00	0.00	5.0
1N	0	-0	1998	690	0	793	-216	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.25	0.10	0.59	0.00	0.00	5.0
10	0	-0	1326	-627	0	-678	275	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.21	0.07	0.39	0.00	0.00	5.0
1P	0	-0	1998	-627	0	-678	-216	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.21	0.10	0.59	0.00	0.00	5.0
2	0	-0	2560	43	0	80	147	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.06	0.13	0.75	0.00	0.00	5.0

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- staffe= 2 d 8 / 5.0 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	19	-0	1030	316	0	316	377	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.17	0.05	0.30	0.00	0.00	5.0
1B	19	-0	1321	316	0	316	220	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.10	0.07	0.39	0.00	0.00	5.0
1C	19	-0	1030	-253	0	-212	377	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.17	0.05	0.30	0.00	0.00	5.0
1D	19	-0	1321	-253	0	-212	220	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.10	0.07	0.39	0.00	0.00	5.0
1E	19	-0	1030	316	0	316	377	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.17	0.05	0.30	0.00	0.00	5.0
1F	19	-0	1321	316	0	316	220	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.10	0.07	0.39	0.00	0.00	5.0
1G	19	-0	1030	-253	0	-212	377	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.17	0.05	0.30	0.00	0.00	5.0
1H	19	-0	1321	-253	0	-212	220	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.10	0.07	0.39	0.00	0.00	5.0
1I	19	-0	840	690	0	662	481	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.21	0.04	0.25	0.00	0.00	5.0
1J	19	-0	1511	690	0	662	117	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.21	0.08	0.44	0.00	0.00	5.0
1K	19	-0	840	-627	0	-559	481	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.21	0.04	0.25	0.00	0.00	5.0
1L	19	-0	1511	-627	0	-559	117	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.17	0.08	0.44	0.00	0.00	5.0
1M	19	-0	840	690	0	662	481	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.21	0.04	0.25	0.00	0.00	5.0
1N	19	-0	1511	690	0	662	117	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.21	0.08	0.44	0.00	0.00	5.0
10	19	-0	840	-627	0	-559	481	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.21	0.04	0.25	0.00	0.00	5.0
1P	19	-0	1511	-627	0	-559	117	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.17	0.08	0.44	0.00	0.00	5.0
2	19	-0	1770	43	0	71	559	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.25	0.09	0.52	0.00	0.00	5.0

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- staffe= 2 d 8 / 5.0 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	38	-0	544	316	0	255	527	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.23	0.03	0.16	0.00	0.00	16.0
1B	38	-0	834	316	0	255	425	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.19	0.04	0.24	0.00	0.00	16.0
1C	38	-0	544	-253	0	-164	527	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.23	0.03	0.16	0.00	0.00	16.0
1D	38	-0	834	-253	0	-164	425	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.19	0.04	0.24	0.00	0.00	16.0
1E	38	-0	544	316	0	255	527	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.23	0.03	0.16	0.00	0.00	16.0
1F	38	-0	834	316	0	255	425	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.19	0.04	0.24	0.00	0.00	16.0
1G	38	-0	544	-253	0	-164	527	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.23	0.03	0.16	0.00	0.00	16.0
1H	38	-0	834	-253	0	-164	425	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.19	0.04	0.24	0.00	0.00	16.0
1I	38	-0	353	690	0	531	594	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.26	0.04	0.25	0.00	0.00	16.0
1J	38	-0	1025	690	0	531	358	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.16	0.05	0.30	0.00	0.00	16.0
1K	38	-0	353	-627	0	-440	594	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.26	0.03	0.23	0.00	0.00	16.0
1L	38	-0	1025	-627	0	-440	358	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.16	0.05	0.30	0.00	0.00	16.0
1M	38	-0	353	690	0	531	594	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.26	0.04	0.25	0.00	0.00	16.0
1N	38	-0	1025	690	0	531	358	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.16	0.05	0.30	0.00	0.00	16.0
10	38	-0	353	-627	0	-440	594	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.26	0.03	0.23	0.00	0.00	16.0
1P	38	-0	1025	-627	0	-440	358	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.16	0.05	0.30	0.00	0.00	16.0
2	38	-0	981	43	0	63	820	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.36	0.05	0.29	0.00	0.00	16.0

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.0 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	57	-0	57	316	0	195	584	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.26	0.02	0.12	0.00	0.00	16.0
1B	57	-0	347	316	0	195	537	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.24	0.02	0.12	0.00	0.00	16.0
1C	57	-0	57	-253	0	-116	584	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.26	0.01	0.09	0.00	0.00	16.0
1D	57	-0	347	-253	0	-116	537	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.24	0.02	0.10	0.00	0.00	16.0
1E	57	-0	57	316	0	195	584	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.26	0.02	0.12	0.00	0.00	16.0
1F	57	-0	347	316	0	195	537	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.24	0.02	0.12	0.00	0.00	16.0
1G	57	-0	57	-253	0	-116	584	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.26	0.01	0.09	0.00	0.00	16.0
1H	57	-0	347	-253	0	-116	537	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.24	0.02	0.10	0.00	0.00	16.0
1I	57	-0	-134	690	0	400	615	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.27	0.04	0.25	0.00	0.00	16.0
1J	57	-0	538	690	0	400	506	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.22	0.04	0.25	0.00	0.00	16.0
1K	57	-0	-134	-627	0	-321	615	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.27	0.03	0.23	0.00	0.00	16.0
1L	57	-0	538	-627	0	-321	506	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.22	0.03	0.23	0.00	0.00	16.0
1M	57	-0	-134	690	0	400	615	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.27	0.04	0.25	0.00	0.00	16.0
1N	57	-0	538	690	0	400	506	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.22	0.04	0.25	0.00	0.00	16.0

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

10	57	-0	-134	-627	0	-321	615	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.27	0.03	0.23	0.00	0.00	16.0
1P	57	-0	538	-627	0	-321	506	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.22	0.03	0.23	0.00	0.00	16.0
2	57	-0	191	43	0	55	932	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.41	0.01	0.06	0.00	0.00	16.0
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		staffe= 2 d 8 / 16.0 (e armatura base = 4 X 1.54)										
1A	76	-0	-430	316	0	135	548	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.24	0.02	0.13	0.00	0.00	16.0
1B	76	-0	-139	316	0	135	557	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.24	0.02	0.12	0.00	0.00	16.0
1C	76	-0	-430	-253	0	-68	548	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.24	0.02	0.13	0.00	0.00	16.0
1D	76	-0	-139	-253	0	-68	557	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.24	0.01	0.09	0.00	0.00	16.0
1E	76	-0	-430	316	0	135	548	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.24	0.02	0.13	0.00	0.00	16.0
1F	76	-0	-139	316	0	135	557	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.24	0.02	0.12	0.00	0.00	16.0
1G	76	-0	-430	-253	0	-68	548	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.24	0.02	0.13	0.00	0.00	16.0
1H	76	-0	-139	-253	0	-68	557	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.24	0.01	0.09	0.00	0.00	16.0
1I	76	-0	-620	690	0	269	543	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.24	0.04	0.25	0.00	0.00	16.0
1J	76	-0	51	690	0	269	562	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.25	0.04	0.25	0.00	0.00	16.0
1K	76	-0	-620	-627	0	-202	543	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.24	0.03	0.23	0.00	0.00	16.0
1L	76	-0	51	-627	0	-202	562	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.25	0.03	0.23	0.00	0.00	16.0
1M	76	-0	-620	690	0	269	543	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.24	0.04	0.25	0.00	0.00	16.0
1N	76	-0	51	690	0	269	562	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.25	0.04	0.25	0.00	0.00	16.0
10	76	-0	-620	-627	0	-202	543	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.24	0.03	0.23	0.00	0.00	16.0
1P	76	-0	51	-627	0	-202	562	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.25	0.03	0.23	0.00	0.00	16.0
2	76	-0	-599	43	0	47	893	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.39	0.03	0.18	0.00	0.00	16.0
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		staffe= 2 d 8 / 16.0 (e armatura base = 4 X 1.54)										
1A	95	-0	-916	316	0	75	421	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.18	0.05	0.27	0.00	0.00	16.0
1B	95	-0	-626	316	0	75	484	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.21	0.03	0.18	0.00	0.00	16.0
1C	95	-0	-916	-253	0	-20	421	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.18	0.05	0.27	0.00	0.00	16.0
1D	95	-0	-626	-253	0	-20	484	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.21	0.03	0.18	0.00	0.00	16.0
1E	95	-0	-916	316	0	75	421	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.18	0.05	0.27	0.00	0.00	16.0
1F	95	-0	-626	316	0	75	484	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.21	0.03	0.18	0.00	0.00	16.0
1G	95	-0	-916	-253	0	-20	421	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.18	0.05	0.27	0.00	0.00	16.0
1H	95	-0	-626	-253	0	-20	484	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.21	0.03	0.18	0.00	0.00	16.0
1I	95	-0	-1107	690	0	138	379	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.17	0.06	0.32	0.00	0.00	16.0
1J	95	-0	-435	690	0	138	526	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.23	0.04	0.25	0.00	0.00	16.0
1K	95	-0	-1107	-627	0	-83	379	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.17	0.06	0.32	0.00	0.00	16.0
1L	95	-0	-435	-627	0	-83	526	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.23	0.03	0.23	0.00	0.00	16.0
1M	95	-0	-1107	690	0	138	379	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.17	0.06	0.32	0.00	0.00	16.0
1N	95	-0	-435	690	0	138	526	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.23	0.04	0.25	0.00	0.00	16.0
10	95	-0	-1107	-627	0	-83	379	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.17	0.06	0.32	0.00	0.00	16.0
1P	95	-0	-435	-627	0	-83	526	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.23	0.03	0.23	0.00	0.00	16.0
2	95	-0	-1389	43	0	39	704	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.31	0.07	0.41	0.00	0.00	16.0
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		staffe= 2 d 8 / 16.0 (e armatura base = 4 X 1.54)										
1A	114	-0	-1403	316	0	15	200	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.09	0.07	0.41	0.00	0.00	16.0
1B	114	-0	-1112	316	0	15	319	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.14	0.06	0.33	0.00	0.00	16.0
1C	114	-0	-1403	-253	0	28	200	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.09	0.07	0.41	0.00	0.00	16.0
1D	114	-0	-1112	-253	0	28	319	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.14	0.06	0.33	0.00	0.00	16.0
1E	114	-0	-1403	316	0	15	200	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.09	0.07	0.41	0.00	0.00	16.0
1F	114	-0	-1112	316	0	15	319	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.14	0.06	0.33	0.00	0.00	16.0
1G	114	-0	-1403	-253	0	28	200	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.09	0.07	0.41	0.00	0.00	16.0
1H	114	-0	-1112	-253	0	28	319	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.14	0.06	0.33	0.00	0.00	16.0
1I	114	-0	-1593	690	0	7	122	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.05	0.08	0.47	0.00	0.00	16.0
1J	114	-0	-922	690	0	7	397	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.17	0.05	0.27	0.00	0.00	16.0
1K	114	-0	-1593	-627	0	36	122	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.05	0.08	0.47	0.00	0.00	16.0
1L	114	-0	-922	-627	0	36	397	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.17	0.05	0.27	0.00	0.00	16.0
1M	114	-0	-1593	690	0	7	122	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.05	0.08	0.47	0.00	0.00	16.0
1N	114	-0	-922	690	0	7	397	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.17	0.05	0.27	0.00	0.00	16.0
10	114	-0	-1593	-627	0	36	122	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.05	0.08	0.47	0.00	0.00	16.0
1P	114	-0	-922	-627	0	36	397	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.17	0.05	0.27	0.00	0.00	16.0
2	114	-0	-2178	43	0	30	365	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.16	0.11	0.64	0.00	0.00	16.0
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		staffe= 2 d 8 / 16.0 (e armatura base = 4 X 1.54)										
1A	133	-0	-1889	316	0	-45	-113	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.05	0.10	0.55	0.00	0.00	16.0
1B	133	-0	-1599	316	0	-45	61	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.03	0.08	0.47	0.00	0.00	16.0
1C	133	-0	-1889	-253	0	76	-113	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.05	0.10	0.55	0.00	0.00	16.0
1D	133	-0	-1599	-253	0	76	61	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.03	0.08	0.47	0.00	0.00	16.0
1E	133	-0	-1889	316	0	-45	-113	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.05	0.10	0.55	0.00	0.00	16.0
1F	133	-0	-1599	316	0	-45	61	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.03	0.08</				

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1I	152	-0	-2567	690	0	-255	-669	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.29	0.13	0.75	0.00	0.00	16.0
1J	152	-0	-1895	690	0	-255	-139	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.08	0.10	0.56	0.00	0.00	16.0
1K	152	-0	-2567	-627	0	275	-669	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.29	0.13	0.75	0.00	0.00	16.0
1L	152	-0	-1895	-627	0	275	-139	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.09	0.10	0.56	0.00	0.00	16.0
1M	152	-0	-2567	690	0	-255	-669	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.29	0.13	0.75	0.00	0.00	16.0
1N	152	-0	-1895	690	0	-255	-139	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.08	0.10	0.56	0.00	0.00	16.0
1O	152	-0	-2567	-627	0	275	-669	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.29	0.13	0.75	0.00	0.00	16.0
1P	152	-0	-1895	-627	0	275	-139	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.09	0.10	0.56	0.00	0.00	16.0
2	152	-0	-3758	43	0	14	-763	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.34	0.20	1.10	5.24	0.00	16.0

apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		staffe= 2 d 8 / 16.0 (e armatura base = 4 X 1.54)										
1A	171	-0	-2863	316	0	-165	-1016	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.45	0.15	0.84	0.00	0.00	5.0
1B	171	-0	-2572	316	0	-165	-732	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.32	0.14	0.75	0.00	0.00	5.0
1C	171	-0	-2863	-253	0	172	-1016	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.45	0.15	0.84	0.00	0.00	5.0
1D	171	-0	-2572	-253	0	172	-732	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.32	0.14	0.75	0.00	0.00	5.0
1E	171	-0	-2863	316	0	-165	-1016	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.45	0.15	0.84	0.00	0.00	5.0
1F	171	-0	-2572	316	0	-165	-732	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.32	0.14	0.75	0.00	0.00	5.0
1G	171	-0	-2863	-253	0	172	-1016	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.45	0.15	0.84	0.00	0.00	5.0
1H	171	-0	-2572	-253	0	172	-732	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.32	0.14	0.75	0.00	0.00	5.0
1I	171	-0	-3053	690	0	-387	-1203	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.53	0.16	0.90	0.00	0.00	5.0
1J	171	-0	-2382	690	0	-387	-545	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.24	0.13	0.70	0.00	0.00	5.0
1K	171	-0	-3053	-627	0	394	-1203	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.53	0.16	0.90	0.00	0.00	5.0
1L	171	-0	-2382	-627	0	394	-545	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.24	0.13	0.70	0.00	0.00	5.0
1M	171	-0	-3053	690	0	-387	-1203	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.53	0.16	0.90	0.00	0.00	5.0
1N	171	-0	-2382	690	0	-387	-545	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.24	0.13	0.70	0.00	0.00	5.0
1O	171	-0	-3053	-627	0	394	-1203	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.53	0.16	0.90	0.00	0.00	5.0
1P	171	-0	-2382	-627	0	394	-545	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.24	0.13	0.70	0.00	0.00	5.0
2	171	-0	-4547	43	0	6	-1553	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.68	0.24	1.33	6.34	0.00	5.0

apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		staffe= 2 d 8 / 5.0 (e armatura base = 4 X 1.54)										
1A	190	-0	-3349	316	0	-225	-1607	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.71	0.18	0.98	0.00	0.00	5.0
1B	190	-0	-3059	316	0	-225	-1267	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.56	0.16	0.90	0.00	0.00	5.0
1C	190	-0	-3349	-253	0	220	-1607	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.71	0.18	0.98	0.00	0.00	5.0
1D	190	-0	-3059	-253	0	220	-1267	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.56	0.16	0.90	0.00	0.00	5.0
1E	190	-0	-3349	316	0	-225	-1607	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.71	0.18	0.98	0.00	0.00	5.0
1F	190	-0	-3059	316	0	-225	-1267	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.56	0.16	0.90	0.00	0.00	5.0
1G	190	-0	-3349	-253	0	220	-1607	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.71	0.18	0.98	0.00	0.00	5.0
1H	190	-0	-3059	-253	0	220	-1267	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.56	0.16	0.90	0.00	0.00	5.0
1I	190	-0	-3540	690	0	-518	-1830	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.80	0.19	1.04	4.94	0.00	5.0
1J	190	-0	-2868	690	0	-518	-1044	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.46	0.15	0.84	0.00	0.00	5.0
1K	190	-0	-3540	-627	0	513	-1830	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.80	0.19	1.04	4.94	0.00	5.0
1L	190	-0	-2868	-627	0	513	-1044	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.46	0.15	0.84	0.00	0.00	5.0
1M	190	-0	-3540	690	0	-518	-1830	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.80	0.19	1.04	4.94	0.00	5.0
1N	190	-0	-2868	690	0	-518	-1044	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.46	0.15	0.84	0.00	0.00	5.0
1O	190	-0	-3540	-627	0	513	-1830	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.80	0.19	1.04	4.94	0.00	5.0
1P	190	-0	-2868	-627	0	513	-1044	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.46	0.15	0.84	0.00	0.00	5.0
2	190	-0	-5337	43	0	-3	-2492	3.08	3.08	3.08	4.62	0.19	0.74	0.28	1.37	7.44	0.00	5.0

apost= --		aant= --		ainf= --		asup= 1.54		staffe= 2 d 8 / 5.0 (e armatura base = 4 X 1.54)										

ASTA NUM. 22 NI 6677 NF 6679 SEZ. Rp B= 20.0 H= 22.0 (trave)

categoria: p.p. y qy tot.
qy medio: 1.1000 1.1000 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	-1679	173	0	99	936	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.42	0.13	0.65	0.00	0.00	5.0
1B	0	-0	1077	173	0	99	-571	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.25	0.08	0.41	0.00	0.00	5.0
1C	0	-0	-1679	-170	0	-99	936	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.42	0.13	0.65	0.00	0.00	5.0
1D	0	-0	1077	-170	0	-99	-571	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.25	0.08	0.41	0.00	0.00	5.0
1E	0	-0	-1679	173	0	99	936	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.42	0.13	0.65	0.00	0.00	5.0
1F	0	-0	1077	173	0	99	-571	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.25	0.08	0.41	0.00	0.00	5.0
1G	0	-0	-1679	-170	0	-99	936	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.42	0.13	0.65	0.00	0.00	5.0
1H	0	-0	1077	-170	0	-99	-571	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.25	0.08	0.41	0.00	0.00	5.0
1I	0	-0	-3489	398	0	228	1925	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.85	0.27	1.34	4.87	0.00	5.0
1J	0	-0	2887	398	0	228	-1561	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.69	0.23	1.11	4.03	0.00	5.0
1K	0	-0	-3489	-395	0	-228	1925	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.85	0.27	1.34	4.87	0.00	5.0
1L	0	-0	2887	-395	0	-228	-1561	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.69	0.23	1.11	4.03	0.00	5.0
1M	0	-0	-3489	398	0	228	1925	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.85	0.27	1.34	4.87	0.00	5.0
1N	0	-0	2887	398	0	228	-1561	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.69	0.23	1.11	4.03	0.00	5.0
1O	0	-0	-3489	-395	0	-228	1925	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.85	0.27	1.34	4.87	0.00	5.0
1P	0	-0	2887	-395	0	-228	-1561	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.69	0.23	1.11	4.03	0.00	5.0
2	0	-0	-500	-1	0	-2	295	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.13	0.04	0.19	0.00	0.00	5.0

apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		staffe= 2 d 8 / 5.0 (e armatura base = 4 X 1.54)										
1A	11	-0	-1691	173	0	79	750	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.33	0.13	0.65	0.00	0.00	5.0
1B	11	-0	1065	173	0	79	-453	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.20	0.08	0.41	0.00	0.00	5.0
1C	11	-0	-1691	-170	0	-80	750	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.33	0.13	0.65	0.00	0.00	5.0
1D	11	-0	1065	-170	0	-80	-453	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.20	0.08	0.41	0.00	0.00	5.0
1E	11	-0	-1691	173	0	79	750	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.33	0.13	0.65	0.00	0.00	5.0
1F	11	-0	1065	173	0	79	-453	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.20	0.08	0.41	0.00	0.00	5.0
1G	11	-0	-1691	-170	0	-80	750	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.33	0.13	0.65	0.00	0.00	5.0
1H	11	-0	1065	-170	0	-80	-453	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.20	0.08	0.41	0.00	0.00	5.0
1I	11	-0	-3501	398	0	184	1541	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.68	0.28	1.35	4.88	0.00	5.0

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1J	11	-0	2875	398	0	184	-1244	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.55	0.23	1.10	4.01	0.00	5.0
1K	11	-0	-3501	-395	0	-185	1541	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.68	0.28	1.35	4.88	0.00	5.0
1L	11	-0	2875	-395	0	-185	-1244	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.55	0.23	1.10	4.01	0.00	5.0
1M	11	-0	-3501	398	0	184	1541	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.68	0.28	1.35	4.88	0.00	5.0
1N	11	-0	2875	398	0	184	-1244	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.55	0.23	1.10	4.01	0.00	5.0
1O	11	-0	-3501	-395	0	-185	1541	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.68	0.28	1.35	4.88	0.00	5.0
1P	11	-0	2875	-395	0	-185	-1244	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.55	0.23	1.10	4.01	0.00	5.0
2	11	-0	-516	-1	0	-2	239	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.11	0.04	0.20	0.00	0.00	5.0
apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- staffe= 2 d 8 / 5.0 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	22	-0	-1703	173	0	60	564	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.25	0.13	0.65	0.00	0.00	5.0
1B	22	-0	1053	173	0	60	-337	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.15	0.08	0.40	0.00	0.00	5.0
1C	22	-0	-1703	-170	0	-61	564	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.25	0.13	0.65	0.00	0.00	5.0
1D	22	-0	1053	-170	0	-61	-337	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.15	0.08	0.40	0.00	0.00	5.0
1E	22	-0	-1703	173	0	60	564	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.25	0.13	0.65	0.00	0.00	5.0
1F	22	-0	1053	173	0	60	-337	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.15	0.08	0.40	0.00	0.00	5.0
1G	22	-0	-1703	-170	0	-61	564	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.25	0.13	0.65	0.00	0.00	5.0
1H	22	-0	1053	-170	0	-61	-337	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.15	0.08	0.40	0.00	0.00	5.0
1I	22	-0	-3513	398	0	140	1155	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.51	0.28	1.35	4.90	0.00	5.0
1J	22	-0	2863	398	0	140	-928	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.41	0.23	1.10	3.99	0.00	5.0
1K	22	-0	-3513	-395	0	-141	1155	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.51	0.28	1.35	4.90	0.00	5.0
1L	22	-0	2863	-395	0	-141	-928	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.41	0.23	1.10	3.99	0.00	5.0
1M	22	-0	-3513	398	0	140	1155	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.51	0.28	1.35	4.90	0.00	5.0
1N	22	-0	2863	398	0	140	-928	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.41	0.23	1.10	3.99	0.00	5.0
1O	22	-0	-3513	-395	0	-141	1155	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.51	0.28	1.35	4.90	0.00	5.0
1P	22	-0	2863	-395	0	-141	-928	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.41	0.23	1.10	3.99	0.00	5.0
2	22	-0	-532	-1	0	-2	181	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.08	0.04	0.20	0.00	0.00	5.0
apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- staffe= 2 d 8 / 5.0 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	33	-0	-1715	173	0	41	376	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.17	0.14	0.66	0.00	0.00	16.0
1B	33	-0	1040	173	0	41	-222	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.10	0.08	0.40	0.00	0.00	16.0
1C	33	-0	-1715	-170	0	-43	376	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.17	0.14	0.66	0.00	0.00	16.0
1D	33	-0	1040	-170	0	-43	-222	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.10	0.08	0.40	0.00	0.00	16.0
1E	33	-0	-1715	173	0	41	376	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.17	0.14	0.66	0.00	0.00	16.0
1F	33	-0	1040	173	0	41	-222	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.10	0.08	0.40	0.00	0.00	16.0
1G	33	-0	-1715	-170	0	-43	376	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.17	0.14	0.66	0.00	0.00	16.0
1H	33	-0	1040	-170	0	-43	-222	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.10	0.08	0.40	0.00	0.00	16.0
1I	33	-0	-3525	398	0	97	768	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.34	0.28	1.35	4.92	0.00	16.0
1J	33	-0	2851	398	0	97	-614	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.27	0.22	1.10	3.98	0.00	16.0
1K	33	-0	-3525	-395	0	-98	768	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.34	0.28	1.35	4.92	0.00	16.0
1L	33	-0	2851	-395	0	-98	-614	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.27	0.22	1.10	3.98	0.00	16.0
1M	33	-0	-3525	398	0	97	768	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.34	0.28	1.35	4.92	0.00	16.0
1N	33	-0	2851	398	0	97	-614	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.27	0.22	1.10	3.98	0.00	16.0
1O	33	-0	-3525	-395	0	-98	768	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.34	0.28	1.35	4.92	0.00	16.0
1P	33	-0	2851	-395	0	-98	-614	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.27	0.22	1.10	3.98	0.00	16.0
2	33	-0	-547	-1	0	-2	122	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.05	0.04	0.21	0.00	0.00	16.0
apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.0 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	44	-0	-1727	173	0	22	186	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.08	0.14	0.66	0.00	0.00	16.0
1B	44	-0	1028	173	0	22	-108	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.05	0.08	0.40	0.00	0.00	16.0
1C	44	-0	-1727	-170	0	-24	186	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.08	0.14	0.66	0.00	0.00	16.0
1D	44	-0	1028	-170	0	-24	-108	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.05	0.08	0.40	0.00	0.00	16.0
1E	44	-0	-1727	173	0	22	186	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.08	0.14	0.66	0.00	0.00	16.0
1F	44	-0	1028	173	0	22	-108	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.05	0.08	0.40	0.00	0.00	16.0
1G	44	-0	-1727	-170	0	-24	186	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.08	0.14	0.66	0.00	0.00	16.0
1H	44	-0	1028	-170	0	-24	-108	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.05	0.08	0.40	0.00	0.00	16.0
1I	44	-0	-3537	398	0	53	379	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.17	0.28	1.36	4.93	0.00	16.0
1J	44	-0	2839	398	0	53	-301	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.13	0.22	1.09	3.96	0.00	16.0
1K	44	-0	-3537	-395	0	-54	379	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.17	0.28	1.36	4.93	0.00	16.0
1L	44	-0	2839	-395	0	-54	-301	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.13	0.22	1.09	3.96	0.00	16.0
1M	44	-0	-3537	398	0	53	379	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.17	0.28	1.36	4.93	0.00	16.0
1N	44	-0	2839	398	0	53	-301	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.13	0.22	1.09	3.96	0.00	16.0
1O	44	-0	-3537	-395	0	-54	379	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.17	0.28	1.36	4.93	0.00	16.0
1P	44	-0	2839	-395	0	-54	-301	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.13	0.22	1.09	3.96	0.00	16.0
2	44	-0	-563	-1	0	-1	61	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.03	0.04	0.22	0.00	0.00	16.0
apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.0 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	55	-0	-1739	173	0	3	-4	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.00	0.14	0.67	0.00	0.00	16.0
1B	55	-0	1016	173	0	3	5	3.08	3.08									

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1D	66	-0	1004	-170	0	13	116	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.05	0.08	0.39	0.00	0.00	16.0
1E	66	-0	-1751	173	0	-16	-196	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.09	0.14	0.67	0.00	0.00	16.0
1F	66	-0	1004	173	0	-16	116	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.05	0.08	0.39	0.00	0.00	16.0
1G	66	-0	-1751	-170	0	13	-196	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.09	0.14	0.67	0.00	0.00	16.0
1H	66	-0	1004	-170	0	13	116	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.05	0.08	0.39	0.00	0.00	16.0
1I	66	-0	-3561	398	0	-35	-401	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.18	0.28	1.37	4.97	0.00	16.0
1J	66	-0	2814	398	0	-35	321	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.14	0.22	1.08	3.93	0.00	16.0
1K	66	-0	-3561	-395	0	33	-401	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.18	0.28	1.37	4.97	0.00	16.0
1L	66	-0	2814	-395	0	33	321	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.14	0.22	1.08	3.93	0.00	16.0
1M	66	-0	-3561	398	0	-35	-401	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.18	0.28	1.37	4.97	0.00	16.0
1N	66	-0	2814	398	0	-35	321	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.14	0.22	1.08	3.93	0.00	16.0
1O	66	-0	-3561	-395	0	33	-401	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.18	0.28	1.37	4.97	0.00	16.0
1P	66	-0	2814	-395	0	33	321	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.14	0.22	1.08	3.93	0.00	16.0
2	66	-0	-594	-1	0	-1	-66	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.03	0.05	0.23	0.00	0.00	16.0
apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.0 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	77	-0	-1763	173	0	-35	-390	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.17	0.14	0.68	0.00	0.00	16.0
1B	77	-0	992	173	0	-35	226	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.10	0.08	0.38	0.00	0.00	16.0
1C	77	-0	-1763	-170	0	32	-390	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.17	0.14	0.68	0.00	0.00	16.0
1D	77	-0	992	-170	0	32	226	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.10	0.08	0.38	0.00	0.00	16.0
1E	77	-0	-1763	173	0	-35	-390	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.17	0.14	0.68	0.00	0.00	16.0
1F	77	-0	992	173	0	-35	226	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.10	0.08	0.38	0.00	0.00	16.0
1G	77	-0	-1763	-170	0	32	-390	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.17	0.14	0.68	0.00	0.00	16.0
1H	77	-0	992	-170	0	32	226	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.10	0.08	0.38	0.00	0.00	16.0
1I	77	-0	-3574	398	0	-79	-794	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.35	0.28	1.37	4.99	0.00	16.0
1J	77	-0	2802	398	0	-79	630	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.28	0.22	1.08	3.91	0.00	16.0
1K	77	-0	-3574	-395	0	76	-794	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.35	0.28	1.37	4.99	0.00	16.0
1L	77	-0	2802	-395	0	76	630	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.28	0.22	1.08	3.91	0.00	16.0
1M	77	-0	-3574	398	0	-79	-794	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.35	0.28	1.37	4.99	0.00	16.0
1N	77	-0	2802	398	0	-79	630	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.28	0.22	1.08	3.91	0.00	16.0
1O	77	-0	-3574	-395	0	76	-794	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.35	0.28	1.37	4.99	0.00	16.0
1P	77	-0	2802	-395	0	76	630	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.28	0.22	1.08	3.91	0.00	16.0
2	77	-0	-610	-1	0	-1	-133	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.06	0.05	0.23	0.00	0.00	16.0
apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.0 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	88	-0	-1775	173	0	-54	-584	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.26	0.14	0.68	0.00	0.00	5.0
1B	88	-0	980	173	0	-54	334	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.15	0.08	0.38	0.00	0.00	5.0
1C	88	-0	-1775	-170	0	51	-584	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.26	0.14	0.68	0.00	0.00	5.0
1D	88	-0	980	-170	0	51	334	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.15	0.08	0.38	0.00	0.00	5.0
1E	88	-0	-1775	173	0	-54	-584	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.26	0.14	0.68	0.00	0.00	5.0
1F	88	-0	980	173	0	-54	334	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.15	0.08	0.38	0.00	0.00	5.0
1G	88	-0	-1775	-170	0	51	-584	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.26	0.14	0.68	0.00	0.00	5.0
1H	88	-0	980	-170	0	51	334	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.15	0.08	0.38	0.00	0.00	5.0
1I	88	-0	-3586	398	0	-123	-1188	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.53	0.28	1.38	5.00	0.00	5.0
1J	88	-0	2790	398	0	-123	937	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.42	0.22	1.07	3.89	0.00	5.0
1K	88	-0	-3586	-395	0	119	-1188	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.53	0.28	1.38	5.00	0.00	5.0
1L	88	-0	2790	-395	0	119	937	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.42	0.22	1.07	3.89	0.00	5.0
1M	88	-0	-3586	398	0	-123	-1188	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.53	0.28	1.38	5.00	0.00	5.0
1N	88	-0	2790	398	0	-123	937	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.42	0.22	1.07	3.89	0.00	5.0
1O	88	-0	-3586	-395	0	119	-1188	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.53	0.28	1.38	5.00	0.00	5.0
1P	88	-0	2790	-395	0	119	937	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.42	0.22	1.07	3.89	0.00	5.0
2	88	-0	-626	-1	0	-1	-201	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.09	0.05	0.24	0.00	0.00	5.0
apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- staffe= 2 d 8 / 5.0 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	99	-0	-1788	173	0	-73	-780	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.35	0.14	0.69	0.00	0.00	5.0
1B	99	-0	968	173	0	-73	441	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.20	0.08	0.37	0.00	0.00	5.0
1C	99	-0	-1788	-170	0	69	-780	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.35	0.14	0.69	0.00	0.00	5.0
1D	99	-0	968	-170	0	69	441	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.20	0.08	0.37	0.00	0.00	5.0
1E	99	-0	-1788	173	0	-73	-780	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.35	0.14	0.69	0.00	0.00	5.0
1F	99	-0	968	173	0	-73	441	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.20	0.08	0.37	0.00	0.00	5.0
1G	99	-0	-1788	-170	0	69	-780	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.35	0.14	0.69	0.00	0.00	5.0
1H	99	-0	968	-170	0	69	441	3.08	3.08	3.08	3.08	0.17	0.20	0.08	0.37	0.00	0.00	5.0
1I	99	-0	-3598	398	0	-166	-1583	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.70	0.28	1.38	5.02	0.00	5.0
1J	99	-0	2778	398	0	-166	1244	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.55	0.22	1.07	3.88	0.00	5.0
1K	99	-0	-3598	-395	0	163	-1583	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.70	0.28	1.38	5.02	0.00	5.0
1L	99	-0	2778	-395	0	163	1244	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.55	0.22	1.07	3.88	0.00	5.0
1M	99	-0	-3598	398	0	-166	-1583	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.70	0.28	1.38	5.02	0.00	5.0

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- staffe= 2 d 8 / 5.0 (e armatura base = 4 X 1.54)

L E G E N D A

Prima asta	Ultima asta	Nome disegno	Descrizione disegno
19	20	trave_5205_IP1.ARM	Trave_52
21	21	trave_5203_IP1.ARM	Trave_52
22	22	trave_5204_IP1.ARM	Trave_52

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

Lavoro: **Progetto QM al 16-7** Intestazione lavoro: **Progetto**
Elemento: **TRAVE** Gruppo: **57** Tabella: **Travi scala**
Descrizione: **Travi pianerottoli via dei quartieri**
Spunt. I **30.0** cm Spunt. J **30.0** cm
Rck: **300.00** kg/cm² fyk: **4580.0** kg/cm²
Copriferro superiore: **2.0** cm Copriferro inferiore: **2.0** cm Copriferro laterale: **2.0** cm
Verifica in ottemperanza alle NTC2008 x/d <= **0.30**
Diametro staffe: **8** mm Numero braccia: **2**

ASTA NUM. 15 NI 17764 NF 11466 SEZ. Rp B= 20.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y qy tot.
qy medio: 2.0000 2.0000 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	4664	-120	0	-46	-4472	3.08	3.08	3.08	4.62	0.15	0.68	0.19	1.18	3.42	0.00	29.4
1B	0	-0	4928	-120	0	-46	-4650	3.08	3.08	3.08	4.62	0.15	0.70	0.20	1.25	3.62	0.00	27.8
1C	0	-0	4664	-168	0	-47	-4472	3.08	3.08	3.08	4.62	0.15	0.68	0.19	1.18	3.42	0.00	29.4
1D	0	-0	4928	-168	0	-47	-4650	3.08	3.08	3.08	4.62	0.15	0.70	0.20	1.25	3.62	0.00	27.8
1E	0	-0	4664	-120	0	-46	-4472	3.08	3.08	3.08	4.62	0.15	0.68	0.19	1.18	3.42	0.00	29.4
1F	0	-0	4928	-120	0	-46	-4650	3.08	3.08	3.08	4.62	0.15	0.70	0.20	1.25	3.62	0.00	27.8
1G	0	-0	4664	-168	0	-47	-4472	3.08	3.08	3.08	4.62	0.15	0.68	0.19	1.18	3.42	0.00	29.4
1H	0	-0	4928	-168	0	-47	-4650	3.08	3.08	3.08	4.62	0.15	0.70	0.20	1.25	3.62	0.00	27.8
1I	0	-0	4359	-65	0	-46	-4264	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.96	0.18	1.27	3.20	0.00	30.4
1J	0	-0	5233	-65	0	-46	-4858	3.08	3.08	3.08	4.62	0.15	0.74	0.22	1.33	3.84	0.00	26.2
1K	0	-0	4359	-223	0	-48	-4264	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.96	0.18	1.27	3.20	0.00	30.4
1L	0	-0	5233	-223	0	-48	-4858	3.08	3.08	3.08	4.62	0.15	0.74	0.22	1.33	3.84	0.00	26.2
1M	0	-0	4359	-65	0	-46	-4264	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.96	0.18	1.27	3.20	0.00	30.4
1N	0	-0	5233	-65	0	-46	-4858	3.08	3.08	3.08	4.62	0.15	0.74	0.22	1.33	3.84	0.00	26.2
1O	0	-0	4359	-223	0	-48	-4264	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.96	0.18	1.27	3.20	0.00	30.4
1P	0	-0	5233	-223	0	-48	-4858	3.08	3.08	3.08	4.62	0.15	0.74	0.22	1.33	3.84	0.00	26.2
2	0	-0	7757	-233	0	-75	-7300	3.08	3.08	3.08	6.16	0.19	0.84	0.32	1.79	5.70	0.00	17.7
apost= -- aant= -- ainf= -- asup= 3.08 staffe= 2 d 8 / 17.7 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	9	-0	4646	-120	0	-31	-4053	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.91	0.19	1.35	3.41	0.00	29.5
1B	9	-0	4910	-120	0	-31	-4208	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.95	0.20	1.43	3.60	0.00	27.9
1C	9	-0	4646	-168	0	-36	-4053	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.91	0.19	1.35	3.41	0.00	29.5
1D	9	-0	4910	-168	0	-36	-4208	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.95	0.20	1.43	3.60	0.00	27.9
1E	9	-0	4646	-120	0	-31	-4053	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.91	0.19	1.35	3.41	0.00	29.5
1F	9	-0	4910	-120	0	-31	-4208	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.95	0.20	1.43	3.60	0.00	27.9
1G	9	-0	4646	-168	0	-36	-4053	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.91	0.19	1.35	3.41	0.00	29.5
1H	9	-0	4910	-168	0	-36	-4208	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.95	0.20	1.43	3.60	0.00	27.9
1I	9	-0	4341	-65	0	-26	-3873	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.87	0.18	1.26	3.19	0.00	30.4
1J	9	-0	5215	-65	0	-26	-4388	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.99	0.22	1.51	3.83	0.00	26.3
1K	9	-0	4341	-223	0	-42	-3873	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.87	0.18	1.26	3.19	0.00	30.4
1L	9	-0	5215	-223	0	-42	-4388	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.99	0.22	1.51	3.83	0.00	26.3
1M	9	-0	4341	-65	0	-26	-3873	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.87	0.18	1.26	3.19	0.00	30.4
1N	9	-0	5215	-65	0	-26	-4388	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.99	0.22	1.51	3.83	0.00	26.3
1O	9	-0	4341	-223	0	-42	-3873	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.87	0.18	1.26	3.19	0.00	30.4
1P	9	-0	5215	-223	0	-42	-4388	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.99	0.22	1.51	3.83	0.00	26.3
2	9	-0	7734	-233	0	-54	-6603	3.08	3.08	3.08	6.16	0.19	0.76	0.32	1.78	5.68	0.00	17.7
apost= -- aant= -- ainf= -- asup= 3.08 staffe= 2 d 8 / 17.7 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	18	-0	4628	-120	0	-16	-3635	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.82	0.19	1.34	3.40	0.00	29.6
1B	18	-0	4892	-120	0	-16	-3767	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.85	0.20	1.42	3.59	0.00	28.0
1C	18	-0	4628	-168	0	-25	-3635	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.82	0.19	1.34	3.40	0.00	29.6
1D	18	-0	4892	-168	0	-25	-3767	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.85	0.20	1.42	3.59	0.00	28.0
1E	18	-0	4628	-120	0	-16	-3635	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.82	0.19	1.34	3.40	0.00	29.6
1F	18	-0	4892	-120	0	-16	-3767	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.85	0.20	1.42	3.59	0.00	28.0
1G	18	-0	4628	-168	0	-25	-3635	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.82	0.19	1.34	3.40	0.00	29.6
1H	18	-0	4892	-168	0	-25	-3767	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.85	0.20	1.42	3.59	0.00	28.0
1I	18	-0	4323	-65	0	-6	-3483	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.78	0.18	1.26	3.17	0.00	30.4
1J	18	-0	5197	-65	0	-6	-3919	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.88	0.22	1.51	3.82	0.00	26.3
1K	18	-0	4323	-223	0	-36	-3483	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.78	0.18	1.26	3.17	0.00	30.4
1L	18	-0	5197	-223	0	-36	-3919	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.88	0.22	1.51	3.82	0.00	26.3
1M	18	-0	4323	-65	0	-6	-3483	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.78	0.18	1.26	3.17	0.00	30.4
1N	18	-0	5197	-65	0	-6	-3919	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.88	0.22	1.51	3.82	0.00	26.3
1O	18	-0	4323	-223	0	-36	-3483	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.78	0.18	1.26	3.17	0.00	30.4
1P	18	-0	5197	-223	0	-36	-3919	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.88	0.22	1.51	3.82	0.00	26.3
2	18	-0	7710	-233	0	-33	-5908	3.08	3.08	3.08	4.62	0.15	0.89	0.32	1.96	5.66	0.00	17.8
apost= -- aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 17.8 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	27	-0	4610	-120	0	-1	-3219	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.73	0.19	1.34	3.38	0.00	29.7
1B	27	-0	4874	-120	0	-1	-3327	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.75	0.20	1.42	3.58	0.00	28.1
1C	27	-0	4610	-168	0	-14	-3219	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.73	0.19	1.34	3.38	0.00	29.7
1D	27	-0	4874	-168	0	-14	-3327	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.75	0.20	1.42	3.58	0.00	28.1
1E	27	-0	4610	-120	0	-1	-3219	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.73	0.19	1.34	3.38	0.00	29.7
1F	27	-0	4874	-120	0	-1	-3327	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.75	0.20	1.42	3.58	0.00	28.1
1G	27	-0	4610	-168	0	-14	-3219	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.73	0.19	1.34	3.38	0.00	29.7
1H	27	-0	4874	-168	0	-14	-3327	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.75	0.20	1.42	3.58	0.00	28.1
1I	27	-0	4305	-65	0	15	-3095	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.70	0.18	1.25	3.16	0.00	30.4
1J	27	-0	5179	-65	0	15	-3452	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.78	0.21	1.50	3.80	0.00	26.4

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1K	27	-0	4305	-223	0	-30	-3095	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.70	0.18	1.25	3.16	0.00	30.4
1L	27	-0	5179	-223	0	-30	-3452	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.78	0.21	1.50	3.80	0.00	26.4
1M	27	-0	4305	-65	0	15	-3095	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.70	0.18	1.25	3.16	0.00	30.4
1N	27	-0	5179	-65	0	15	-3452	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.78	0.21	1.50	3.80	0.00	26.4
1O	27	-0	4305	-223	0	-30	-3095	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.70	0.18	1.25	3.16	0.00	30.4
1P	27	-0	5179	-223	0	-30	-3452	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.78	0.21	1.50	3.80	0.00	26.4
2	27	-0	7687	-233	0	-12	-5215	3.08	3.08	3.08	4.62	0.15	0.79	0.32	1.95	5.64	0.00	17.8
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 17.8 (e armatura base = 4 X 1.54)												
1A	36	-0	4592	-120	0	14	-2805	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.63	0.19	1.33	3.37	0.00	29.8
1B	36	-0	4856	-120	0	14	-2889	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.65	0.20	1.41	3.57	0.00	28.2
1C	36	-0	4592	-168	0	-4	-2805	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.63	0.19	1.33	3.37	0.00	29.8
1D	36	-0	4856	-168	0	-4	-2889	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.65	0.20	1.41	3.57	0.00	28.2
1E	36	-0	4592	-120	0	14	-2805	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.63	0.19	1.33	3.37	0.00	29.8
1F	36	-0	4856	-120	0	14	-2889	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.65	0.20	1.41	3.57	0.00	28.2
1G	36	-0	4592	-168	0	-4	-2805	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.63	0.19	1.33	3.37	0.00	29.8
1H	36	-0	4856	-168	0	-4	-2889	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.65	0.20	1.41	3.57	0.00	28.2
1I	36	-0	4287	-65	0	35	-2708	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.61	0.18	1.24	3.15	0.00	30.4
1J	36	-0	5161	-65	0	35	-2987	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.67	0.21	1.50	3.79	0.00	26.5
1K	36	-0	4287	-223	0	-24	-2708	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.61	0.18	1.24	3.15	0.00	30.4
1L	36	-0	5161	-223	0	-24	-2987	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.67	0.21	1.50	3.79	0.00	26.5
1M	36	-0	4287	-65	0	35	-2708	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.61	0.18	1.24	3.15	0.00	30.4
1N	36	-0	5161	-65	0	35	-2987	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.67	0.21	1.50	3.79	0.00	26.5
1O	36	-0	4287	-223	0	-24	-2708	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.61	0.18	1.24	3.15	0.00	30.4
1P	36	-0	5161	-223	0	-24	-2987	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.67	0.21	1.50	3.79	0.00	26.5
2	36	-0	7663	-233	0	9	-4524	3.08	3.08	3.08	4.62	0.15	0.69	0.32	1.94	5.63	0.00	17.9
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 17.9 (e armatura base = 4 X 1.54)												
1A	45	-0	4574	-120	0	29	-2393	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.54	0.19	1.33	3.36	0.00	29.9
1B	45	-0	4838	-120	0	29	-2453	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.55	0.20	1.40	3.55	0.00	28.3
1C	45	-0	4574	-168	0	7	-2393	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.54	0.19	1.33	3.36	0.00	29.9
1D	45	-0	4838	-168	0	7	-2453	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.55	0.20	1.40	3.55	0.00	28.3
1E	45	-0	4574	-120	0	29	-2393	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.54	0.19	1.33	3.36	0.00	29.9
1F	45	-0	4838	-120	0	29	-2453	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.55	0.20	1.40	3.55	0.00	28.3
1G	45	-0	4574	-168	0	7	-2393	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.54	0.19	1.33	3.36	0.00	29.9
1H	45	-0	4838	-168	0	7	-2453	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.55	0.20	1.40	3.55	0.00	28.3
1I	45	-0	4269	-65	0	55	-2323	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.52	0.18	1.24	3.13	0.00	30.4
1J	45	-0	5143	-65	0	55	-2523	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.57	0.21	1.49	3.78	0.00	26.6
1K	45	-0	4269	-223	0	-18	-2323	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.52	0.18	1.24	3.13	0.00	30.4
1L	45	-0	5143	-223	0	-18	-2523	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.57	0.21	1.49	3.78	0.00	26.6
1M	45	-0	4269	-65	0	55	-2323	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.52	0.18	1.24	3.13	0.00	30.4
1N	45	-0	5143	-65	0	55	-2523	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.57	0.21	1.49	3.78	0.00	26.6
1O	45	-0	4269	-223	0	-18	-2323	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.52	0.18	1.24	3.13	0.00	30.4
1P	45	-0	5143	-223	0	-18	-2523	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.57	0.21	1.49	3.78	0.00	26.6
2	45	-0	7640	-233	0	30	-3836	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.86	0.32	2.22	5.61	0.00	17.9
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		staffe= 2 d 8 / 17.9 (e armatura base = 4 X 1.54)										
1A	54	-0	4556	-120	0	44	-1982	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.45	0.19	1.32	3.35	0.00	30.1
1B	54	-0	4820	-120	0	44	-2018	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.45	0.20	1.40	3.54	0.00	28.4
1C	54	-0	4556	-168	0	18	-1982	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.45	0.19	1.32	3.35	0.00	30.1
1D	54	-0	4820	-168	0	18	-2018	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.45	0.20	1.40	3.54	0.00	28.4
1E	54	-0	4556	-120	0	44	-1982	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.45	0.19	1.32	3.35	0.00	30.1
1F	54	-0	4820	-120	0	44	-2018	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.45	0.20	1.40	3.54	0.00	28.4
1G	54	-0	4556	-168	0	18	-1982	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.45	0.19	1.32	3.35	0.00	30.1
1H	54	-0	4820	-168	0	18	-2018	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.45	0.20	1.40	3.54	0.00	28.4
1I	54	-0	4251	-65	0	75	-1940	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.44	0.18	1.23	3.12	0.00	30.4
1J	54	-0	5125	-65	0	75	-2061	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.46	0.21	1.49	3.76	0.00	26.7
1K	54	-0	4251	-223	0	-13	-1940	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.44	0.18	1.23	3.12	0.00	30.4
1L	54	-0	5125	-223	0	-13	-2061	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.46	0.21	1.49	3.76	0.00	26.7
1M	54	-0	4251	-65	0	75	-1940	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.44	0.18	1.23	3.12	0.00	30.4
1N	54	-0	5125	-65	0	75	-2061	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.46	0.21	1.49	3.76	0.00	26.7
1O	54	-0	4251	-223	0	-13	-1940	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.44	0.18	1.23	3.12	0.00	30.4
1P	54	-0	5125	-223	0	-13	-2061	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.46	0.21	1.49	3.76	0.00	26.7
2	54	-0	7617	-233	0	51	-3149	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.71	0.32	2.21	5.59	0.00	18.0
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		staffe= 2 d 8 / 18.0 (e armatura base = 4 X 1.54)										
1A	63	-0	4538	-120	0	59	-1573	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.35	0.19	1.32	3.33	0.00	30.2
1B	63	-0	4802	-120	0	59	-1585	3.08	3.08	3.08</								

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1E	72	-0	4520	-120	0	74	-1165	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.26	0.19	1.31	3.32	0.00	30.3
1F	72	-0	4784	-120	0	74	-1154	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.26	0.20	1.39	3.51	0.00	28.6
1G	72	-0	4520	-168	0	40	-1165	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.26	0.19	1.31	3.32	0.00	30.3
1H	72	-0	4784	-168	0	40	-1154	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.26	0.20	1.39	3.51	0.00	28.6
1I	72	-0	4215	-65	0	115	-1178	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.27	0.17	1.22	3.09	0.00	30.4
1J	72	-0	5089	-65	0	115	-1141	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.26	0.21	1.48	3.74	0.00	26.9
1K	72	-0	4215	-223	0	-1	-1178	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.27	0.17	1.22	3.09	0.00	30.4
1L	72	-0	5089	-223	0	-1	-1141	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.26	0.21	1.48	3.74	0.00	26.9
1M	72	-0	4215	-65	0	115	-1178	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.27	0.17	1.22	3.09	0.00	30.4
1N	72	-0	5089	-65	0	115	-1141	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.26	0.21	1.48	3.74	0.00	26.9
1O	72	-0	4215	-223	0	-1	-1178	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.27	0.17	1.22	3.09	0.00	30.4
1P	72	-0	5089	-223	0	-1	-1141	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.26	0.21	1.48	3.74	0.00	26.9
2	72	-0	7570	-233	0	93	-1783	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.40	0.31	2.20	5.56	0.00	18.1

apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		staffe= 2 d 8 / 18.1 (e armatura base = 4 X 1.54)										
1A	81	-0	4502	-120	0	90	-759	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.17	0.19	1.31	3.31	0.00	30.4
1B	81	-0	4766	-120	0	90	-724	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.16	0.20	1.38	3.50	0.00	28.7
1C	81	-0	4502	-168	0	50	-759	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.17	0.19	1.31	3.31	0.00	30.4
1D	81	-0	4766	-168	0	50	-724	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.16	0.20	1.38	3.50	0.00	28.7
1E	81	-0	4502	-120	0	90	-759	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.17	0.19	1.31	3.31	0.00	30.4
1F	81	-0	4766	-120	0	90	-724	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.16	0.20	1.38	3.50	0.00	28.7
1G	81	-0	4502	-168	0	50	-759	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.17	0.19	1.31	3.31	0.00	30.4
1H	81	-0	4766	-168	0	50	-724	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.16	0.20	1.38	3.50	0.00	28.7
1I	81	-0	4197	-65	0	135	-799	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.18	0.17	1.22	3.08	0.00	30.4
1J	81	-0	5071	-65	0	135	-684	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.15	0.21	1.47	3.72	0.00	27.0
1K	81	-0	4197	-223	0	5	-799	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.18	0.17	1.22	3.08	0.00	30.4
1L	81	-0	5071	-223	0	5	-684	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.15	0.21	1.47	3.72	0.00	27.0
1M	81	-0	4197	-65	0	135	-799	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.18	0.17	1.22	3.08	0.00	30.4
1N	81	-0	5071	-65	0	135	-684	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.15	0.21	1.47	3.72	0.00	27.0
1O	81	-0	4197	-223	0	5	-799	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.18	0.17	1.22	3.08	0.00	30.4
1P	81	-0	5071	-223	0	5	-684	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.15	0.21	1.47	3.72	0.00	27.0
2	81	-0	7546	-233	0	114	-1102	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.25	0.31	2.19	5.54	0.00	18.1

apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		staffe= 2 d 8 / 18.1 (e armatura base = 4 X 1.54)										
1A	90	-0	4484	-120	0	105	-355	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.08	0.19	1.30	3.29	0.00	30.4
1B	90	-0	4748	-120	0	105	-296	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.07	0.20	1.38	3.49	0.00	28.8
1C	90	-0	4484	-168	0	61	-355	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.08	0.19	1.30	3.29	0.00	30.4
1D	90	-0	4748	-168	0	61	-296	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.07	0.20	1.38	3.49	0.00	28.8
1E	90	-0	4484	-120	0	105	-355	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.08	0.19	1.30	3.29	0.00	30.4
1F	90	-0	4748	-120	0	105	-296	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.07	0.20	1.38	3.49	0.00	28.8
1G	90	-0	4484	-168	0	61	-355	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.08	0.19	1.30	3.29	0.00	30.4
1H	90	-0	4748	-168	0	61	-296	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.07	0.20	1.38	3.49	0.00	28.8
1I	90	-0	4179	-65	0	155	-422	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.10	0.17	1.21	3.07	0.00	30.4
1J	90	-0	5053	-65	0	155	-229	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.08	0.21	1.47	3.71	0.00	27.1
1K	90	-0	4179	-223	0	11	-422	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.10	0.17	1.21	3.07	0.00	30.4
1L	90	-0	5053	-223	0	11	-229	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.05	0.21	1.47	3.71	0.00	27.1
1M	90	-0	4179	-65	0	155	-422	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.10	0.17	1.21	3.07	0.00	30.4
1N	90	-0	5053	-65	0	155	-229	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.08	0.21	1.47	3.71	0.00	27.1
1O	90	-0	4179	-223	0	11	-422	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.10	0.17	1.21	3.07	0.00	30.4
1P	90	-0	5053	-223	0	11	-229	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.05	0.21	1.47	3.71	0.00	27.1
2	90	-0	7523	-233	0	135	-424	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.10	0.31	2.18	5.52	0.00	18.2

apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		staffe= 2 d 8 / 18.2 (e armatura base = 4 X 1.54)										
ASTA NUM. 16		NI 11466		NF 17766		SEZ. Rp		B= 20.0 H= 40.0 (trave)										

categoria: p.p. y qy tot.
qy medio: 2.0000 2.0000 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm
1A	0	-0	268	1	0	1	-180	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.04	0.01	0.08	0.00	30.4
1B	0	-0	268	1	0	1	-180	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.04	0.01	0.08	0.00	30.4
1C	0	-0	268	-1	0	-1	-180	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.04	0.01	0.08	0.00	30.4
1D	0	-0	268	-1	0	-1	-180	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.04	0.01	0.08	0.00	30.4
1E	0	-0	268	1	0	1	-180	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.04	0.01	0.08	0.00	30.4
1F	0	-0	268	1	0	1	-180	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.04	0.01	0.08	0.00	30.4
1G	0	-0	268	-1	0	-1	-180	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.04	0.01	0.08	0.00	30.4
1H	0	-0	268	-1	0	-1	-180	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.04	0.01	0.08	0.00	30.4
1I	0	-0	268	2	0	3	-180	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.04	0.01	0.08	0.00	30.4
1J	0	-0	268	2	0	3	-180	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.04	0.01	0.08	0.00	30.4
1K	0	-0	268	-2	0	-3	-180	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.04	0.01	0.08	0.00	30.4
1L	0	-0	268	-2	0	-3	-180	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.04	0.01	0.08	0.00	30.4
1M	0	-0	268	2	0	3	-180	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.04	0.01	0.08	0.00	30.4
1N	0	-0	268	2	0	3	-180	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.04	0.01	0.08	0.00	30.4
1O	0	-0	268	-2	0	-3	-180	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.04	0.01	0.08	0.00	30.4
1P	0	-0	268	-2	0	-3	-180	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.04	0.01	0.08	0.00	30.4
2	0	-0	348	0	0	0	-233	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.05	0.01	0.10	0.00	30.4

apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		staffe= 2 d 8 / 30.4 (e armatura base = 4 X 1.54)										
1A	13	-0	241	1	0	1	-145	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.03	0.01	0.07	0.00	0.00	30.4
1B	13	-0	241	1	0	1	-145	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.03	0.01	0.07	0.00	0.00	30.4
1C	13	-0	241	-1	0	-1	-145	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.03	0.01	0.07	0.00	0.00	30.4
1D	13	-0	241	-1	0	-1	-145	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.03	0.01	0.07	0.00	0.00	30.4
1E	13	-0	241	1	0	1	-145	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.03	0.01	0.07	0.00	0.00	30.4

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1N	134	-0	0	2	0	-0	0	3.08	3.08	3.08	3.08	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	30.4
10	134	-0	-0	-2	0	0	0	3.08	3.08	3.08	3.08	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	30.4
1P	134	-0	0	-2	0	0	0	3.08	3.08	3.08	3.08	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	30.4
2	134	-0	0	0	0	0	0	3.08	3.08	3.08	3.08	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	30.4

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- staffe= 2 d 8 / 30.4 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 17 NI 17761 NF 17765 SEZ. Rp B= 20.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente qy tot.
qy medio: 2.0000 3.7000 5.7000 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	--																	
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	5402	164	0	70	-5025	3.08	3.08	3.08	4.62	0.15	0.76	0.22	1.37	3.97	0.00	25.3
1B	0	-0	5666	164	0	70	-5205	3.08	3.08	3.08	4.62	0.15	0.79	0.23	1.44	4.16	0.00	24.2
1C	0	-0	5402	124	0	67	-5025	3.08	3.08	3.08	4.62	0.15	0.76	0.22	1.37	3.97	0.00	25.3
1D	0	-0	5666	124	0	67	-5205	3.08	3.08	3.08	4.62	0.15	0.79	0.23	1.44	4.16	0.00	24.2
1E	0	-0	5402	164	0	70	-5025	3.08	3.08	3.08	4.62	0.15	0.76	0.22	1.37	3.97	0.00	25.3
1F	0	-0	5666	164	0	70	-5205	3.08	3.08	3.08	4.62	0.15	0.79	0.23	1.44	4.16	0.00	24.2
1G	0	-0	5402	124	0	67	-5025	3.08	3.08	3.08	4.62	0.15	0.76	0.22	1.37	3.97	0.00	25.3
1H	0	-0	5666	124	0	67	-5205	3.08	3.08	3.08	4.62	0.15	0.79	0.23	1.44	4.16	0.00	24.2
1I	0	-0	5096	211	0	73	-4818	3.08	3.08	3.08	4.62	0.15	0.73	0.21	1.29	3.74	0.00	26.9
1J	0	-0	5972	211	0	73	-5412	3.08	3.08	3.08	4.62	0.15	0.82	0.25	1.51	4.38	0.00	22.9
1K	0	-0	5096	77	0	63	-4818	3.08	3.08	3.08	4.62	0.15	0.73	0.21	1.29	3.74	0.00	26.9
1L	0	-0	5972	77	0	63	-5412	3.08	3.08	3.08	4.62	0.15	0.82	0.25	1.51	4.38	0.00	22.9
1M	0	-0	5096	211	0	73	-4818	3.08	3.08	3.08	4.62	0.15	0.73	0.21	1.29	3.74	0.00	26.9
1N	0	-0	5972	211	0	73	-5412	3.08	3.08	3.08	4.62	0.15	0.82	0.25	1.51	4.38	0.00	22.9
10	0	-0	5096	77	0	63	-4818	3.08	3.08	3.08	4.62	0.15	0.73	0.21	1.29	3.74	0.00	26.9
1P	0	-0	5972	77	0	63	-5412	3.08	3.08	3.08	4.62	0.15	0.82	0.25	1.51	4.38	0.00	22.9
2	0	-0	8715	233	0	111	-8018	3.08	3.08	3.08	6.16	0.19	0.92	0.36	2.01	6.40	0.00	15.7

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= 3.08 staffe= 2 d 8 / 15.7 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	9	-0	5351	164	0	59	-4542	3.08	3.08	3.08	4.62	0.15	0.69	0.22	1.36	3.93	0.00	25.6
1B	9	-0	5615	164	0	59	-4697	3.08	3.08	3.08	4.62	0.15	0.71	0.23	1.42	4.12	0.00	24.4
1C	9	-0	5351	124	0	52	-4542	3.08	3.08	3.08	4.62	0.15	0.69	0.22	1.36	3.93	0.00	25.6
1D	9	-0	5615	124	0	52	-4697	3.08	3.08	3.08	4.62	0.15	0.71	0.23	1.42	4.12	0.00	24.4
1E	9	-0	5351	164	0	59	-4542	3.08	3.08	3.08	4.62	0.15	0.69	0.22	1.36	3.93	0.00	25.6
1F	9	-0	5615	164	0	59	-4697	3.08	3.08	3.08	4.62	0.15	0.71	0.23	1.42	4.12	0.00	24.4
1G	9	-0	5351	124	0	52	-4542	3.08	3.08	3.08	4.62	0.15	0.69	0.22	1.36	3.93	0.00	25.6
1H	9	-0	5615	124	0	52	-4697	3.08	3.08	3.08	4.62	0.15	0.71	0.23	1.42	4.12	0.00	24.4
1I	9	-0	5045	211	0	66	-4362	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.98	0.21	1.46	3.70	0.00	27.1
1J	9	-0	5920	211	0	66	-4877	3.08	3.08	3.08	4.62	0.15	0.74	0.25	1.50	4.35	0.00	23.1
1K	9	-0	5045	77	0	44	-4362	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.98	0.21	1.46	3.70	0.00	27.1
1L	9	-0	5920	77	0	44	-4877	3.08	3.08	3.08	4.62	0.15	0.74	0.25	1.50	4.35	0.00	23.1
1M	9	-0	5045	211	0	66	-4362	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.98	0.21	1.46	3.70	0.00	27.1
1N	9	-0	5920	211	0	66	-4877	3.08	3.08	3.08	4.62	0.15	0.74	0.25	1.50	4.35	0.00	23.1
10	9	-0	5045	77	0	44	-4362	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.98	0.21	1.46	3.70	0.00	27.1
1P	9	-0	5920	77	0	44	-4877	3.08	3.08	3.08	4.62	0.15	0.74	0.25	1.50	4.35	0.00	23.1
2	9	-0	8648	233	0	90	-7237	3.08	3.08	3.08	6.16	0.19	0.83	0.36	1.99	6.35	0.00	15.8

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= 3.08 staffe= 2 d 8 / 15.8 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	18	-0	5299	164	0	48	-4062	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.92	0.22	1.54	3.89	0.00	25.8
1B	18	-0	5563	164	0	48	-4194	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.95	0.23	1.62	4.08	0.00	24.6
1C	18	-0	5299	124	0	37	-4062	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.92	0.22	1.54	3.89	0.00	25.8
1D	18	-0	5563	124	0	37	-4194	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.95	0.23	1.62	4.08	0.00	24.6
1E	18	-0	5299	164	0	48	-4062	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.92	0.22	1.54	3.89	0.00	25.8
1F	18	-0	5563	164	0	48	-4194	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.95	0.23	1.62	4.08	0.00	24.6
1G	18	-0	5299	124	0	37	-4062	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.92	0.22	1.54	3.89	0.00	25.8
1H	18	-0	5563	124	0	37	-4194	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.95	0.23	1.62	4.08	0.00	24.6
1I	18	-0	4994	211	0	60	-3910	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.88	0.21	1.45	3.67	0.00	27.4
1J	18	-0	5869	211	0	60	-4347	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.98	0.24	1.70	4.31	0.00	23.3
1K	18	-0	4994	77	0	25	-3910	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.88	0.21	1.45	3.67	0.00	27.4
1L	18	-0	5869	77	0	25	-4347	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.98	0.24	1.70	4.31	0.00	23.3
1M	18	-0	4994	211	0	60	-3910	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.88	0.21	1.45	3.67	0.00	27.4
1N	18	-0	5869	211	0	60	-4347	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.98	0.24	1.70	4.31	0.00	23.3
10	18	-0	4994	77	0	25	-3910	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.88	0.21	1.45	3.67	0.00	27.4
1P	18	-0	5869	77	0	25	-4347	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.98	0.24	1.70	4.31	0.00	23.3
2	18	-0	8582	233	0	69	-6461	3.08	3.08	3.08	4.62	0.15	0.98	0.36	2.18	6.30	0.00	16.0

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 16.0 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	27	-0	5248	164	0	36	-3588	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.81	0.22	1.52	3.85	0.00	26.1
1B	27	-0	5512	164	0	36	-3696	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.83	0.23	1.60	4.05	0.00	24.8
1C	27	-0	5248	124	0	22	-3588	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.81	0.22	1.52	3.85	0.00	26.1
1D	27	-0	5512	124	0	22	-3696	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.83	0.23	1.60	4.05	0.00	24.8
1E	27	-0	5248	164	0	36	-3588	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.81	0.22	1.52	3.85	0.00	26.1
1F	27	-0	5512	164	0	36	-3696	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.83	0.23	1.60	4.05	0.00	24.8
1G	27	-0	5248	124	0	22	-3588	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.81	0.22	1.52	3.85	0.00	26.1
1H	27	-0	5512	124	0	22	-3696	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.83	0.23	1.60	4.05	0.00	24.8
1I	27	-0	4942	211	0	53	-3463	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.78	0.20	1.44	3.63	0.00	27.7
1J	27	-0	5818	211	0	53	-3821	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.86	0.24	1.69	4.27	0.00	23.5
1K	27	-0	4942	77	0	6	-3463	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.78	0.20	1.44	3.63	0.00	27.7
1L	27	-0	5818	77	0	6	-3821	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.86	0.24	1.69	4.27	0.00	23.5
1M	27	-0	4942	211	0	53	-3463	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.78	0.20	1.44	3.63	0.00	27.7
1N	27	-0	5818	211	0	53	-3821	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.86	0.24	1.69	4.27	0.00	23.5

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

10	27	-0	4942	77	0	6	-3463	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.78	0.20	1.44	3.63	0.00	27.7
1P	27	-0	5818	77	0	6	-3821	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.86	0.24	1.69	4.27	0.00	23.5
2	27	-0	8515	233	0	48	-5692	3.08	3.08	3.08	4.62	0.15	0.86	0.35	2.16	6.25	0.00	16.1
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 16.1 (e armatura base = 4 X 1.54)												
1A	36	-0	5197	164	0	25	-3118	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.70	0.22	1.51	3.82	0.00	26.3
1B	36	-0	5461	164	0	25	-3202	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.72	0.23	1.59	4.01	0.00	25.1
1C	36	-0	5197	124	0	8	-3118	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.70	0.22	1.51	3.82	0.00	26.3
1D	36	-0	5461	124	0	8	-3202	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.72	0.23	1.59	4.01	0.00	25.1
1E	36	-0	5197	164	0	25	-3118	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.70	0.22	1.51	3.82	0.00	26.3
1F	36	-0	5461	164	0	25	-3202	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.72	0.23	1.59	4.01	0.00	25.1
1G	36	-0	5197	124	0	8	-3118	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.70	0.22	1.51	3.82	0.00	26.3
1H	36	-0	5461	124	0	8	-3202	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.72	0.23	1.59	4.01	0.00	25.1
1I	36	-0	4891	211	0	46	-3020	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.68	0.20	1.42	3.59	0.00	28.0
1J	36	-0	5766	211	0	46	-3299	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.74	0.24	1.67	4.23	0.00	23.7
1K	36	-0	4891	77	0	-13	-3020	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.68	0.20	1.42	3.59	0.00	28.0
1L	36	-0	5766	77	0	-13	-3299	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.74	0.24	1.67	4.23	0.00	23.7
1M	36	-0	4891	211	0	46	-3020	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.68	0.20	1.42	3.59	0.00	28.0
1N	36	-0	5766	211	0	46	-3299	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.74	0.24	1.67	4.23	0.00	23.7
10	36	-0	4891	77	0	-13	-3020	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.68	0.20	1.42	3.59	0.00	28.0
1P	36	-0	5766	77	0	-13	-3299	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.74	0.24	1.67	4.23	0.00	23.7
2	36	-0	8448	233	0	27	-4929	3.08	3.08	3.08	4.62	0.15	0.75	0.35	2.14	6.20	0.00	16.2
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 16.2 (e armatura base = 4 X 1.54)												
1A	45	-0	5146	164	0	14	-2653	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.60	0.21	1.49	3.78	0.00	26.6
1B	45	-0	5409	164	0	14	-2713	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.61	0.22	1.57	3.97	0.00	25.3
1C	45	-0	5146	124	0	-7	-2653	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.60	0.21	1.49	3.78	0.00	26.6
1D	45	-0	5409	124	0	-7	-2713	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.61	0.22	1.57	3.97	0.00	25.3
1E	45	-0	5146	164	0	14	-2653	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.60	0.21	1.49	3.78	0.00	26.6
1F	45	-0	5409	164	0	14	-2713	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.61	0.22	1.57	3.97	0.00	25.3
1G	45	-0	5146	124	0	-7	-2653	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.60	0.21	1.49	3.78	0.00	26.6
1H	45	-0	5409	124	0	-7	-2713	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.61	0.22	1.57	3.97	0.00	25.3
1I	45	-0	4840	211	0	39	-2583	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.58	0.20	1.41	3.55	0.00	28.3
1J	45	-0	5715	211	0	39	-2783	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.63	0.24	1.66	4.20	0.00	24.0
1K	45	-0	4840	77	0	-32	-2583	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.58	0.20	1.41	3.55	0.00	28.3
1L	45	-0	5715	77	0	-32	-2783	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.63	0.24	1.66	4.20	0.00	24.0
1M	45	-0	4840	211	0	39	-2583	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.58	0.20	1.41	3.55	0.00	28.3
1N	45	-0	5715	211	0	39	-2783	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.63	0.24	1.66	4.20	0.00	24.0
10	45	-0	4840	77	0	-32	-2583	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.58	0.20	1.41	3.55	0.00	28.3
1P	45	-0	5715	77	0	-32	-2783	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.63	0.24	1.66	4.20	0.00	24.0
2	45	-0	8381	233	0	6	-4171	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.94	0.35	2.43	6.15	0.00	16.3
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.3 (e armatura base = 4 X 1.54)												
1A	54	-0	5094	164	0	3	-2192	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.49	0.21	1.48	3.74	0.00	26.9
1B	54	-0	5358	164	0	3	-2228	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.50	0.22	1.56	3.93	0.00	25.6
1C	54	-0	5094	124	0	-22	-2192	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.49	0.21	1.48	3.74	0.00	26.9
1D	54	-0	5358	124	0	-22	-2228	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.50	0.22	1.56	3.93	0.00	25.6
1E	54	-0	5094	164	0	3	-2192	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.49	0.21	1.48	3.74	0.00	26.9
1F	54	-0	5358	164	0	3	-2228	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.50	0.22	1.56	3.93	0.00	25.6
1G	54	-0	5094	124	0	-22	-2192	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.49	0.21	1.48	3.74	0.00	26.9
1H	54	-0	5358	124	0	-22	-2228	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.50	0.22	1.56	3.93	0.00	25.6
1I	54	-0	4789	211	0	32	-2149	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.48	0.20	1.39	3.52	0.00	28.6
1J	54	-0	5664	211	0	32	-2271	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.51	0.23	1.64	4.16	0.00	24.2
1K	54	-0	4789	77	0	-51	-2149	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.48	0.20	1.39	3.52	0.00	28.6
1L	54	-0	5664	77	0	-51	-2271	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.51	0.23	1.64	4.16	0.00	24.2
1M	54	-0	4789	211	0	32	-2149	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.48	0.20	1.39	3.52	0.00	28.6
1N	54	-0	5664	211	0	32	-2271	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.51	0.23	1.64	4.16	0.00	24.2
10	54	-0	4789	77	0	-51	-2149	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.48	0.20	1.39	3.52	0.00	28.6
1P	54	-0	5664	77	0	-51	-2271	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.51	0.23	1.64	4.16	0.00	24.2
2	54	-0	8315	233	0	-15	-3420	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.77	0.34	2.41	6.10	0.00	16.5
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= -- staffe= 2 d 8 / 16.5 (e armatura base = 4 X 1.54)												
1A	63	-0	5043	164	0	-8	-1736	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.39	0.21	1.46	3.70	0.00	27.2
1B	63	-0	5307	164	0	-8	-1749	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.39	0.22	1.54	3.90	0.00	25.8
1C	63	-0	5043	124	0	-37	-1736	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.39	0.21	1.46	3.70	0.00	27.2
1D	63	-0	5307	124	0	-37	-1749	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.39	0.22	1.54	3.90	0.00	25.8
1E	63	-0	5043	164	0	-8	-1736	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.39	0.21	1.46	3.70	0.00	27.2
1F	63	-0	5307	164	0	-8	-1749	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.39					

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1I	72	-0	4686	211	0	18	-1297	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.29	0.19	1.36	3.44	0.00	29.2
1J	72	-0	5561	211	0	18	-1261	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.28	0.23	1.61	4.08	0.00	24.6
1K	72	-0	4686	77	0	-88	-1297	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.29	0.19	1.36	3.44	0.00	29.2
1L	72	-0	5561	77	0	-88	-1261	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.28	0.23	1.61	4.08	0.00	24.6
1M	72	-0	4686	211	0	18	-1297	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.29	0.19	1.36	3.44	0.00	29.2
1N	72	-0	5561	211	0	18	-1261	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.28	0.23	1.61	4.08	0.00	24.6
1O	72	-0	4686	77	0	-88	-1297	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.29	0.19	1.36	3.44	0.00	29.2
1P	72	-0	5561	77	0	-88	-1261	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.28	0.23	1.61	4.08	0.00	24.6
2	72	-0	8181	233	0	-57	-1935	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.44	0.34	2.38	6.01	0.00	16.7

apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		staffe= 2 d 8 / 16.7 (e armatura base = 4 X 1.54)										
1A	81	-0	4940	164	0	-30	-837	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.19	0.20	1.43	3.63	0.00	27.7
1B	81	-0	5204	164	0	-30	-803	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.18	0.22	1.51	3.82	0.00	26.3
1C	81	-0	4940	124	0	-66	-837	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.19	0.20	1.43	3.63	0.00	27.7
1D	81	-0	5204	124	0	-66	-803	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.18	0.22	1.51	3.82	0.00	26.3
1E	81	-0	4940	164	0	-30	-837	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.19	0.20	1.43	3.63	0.00	27.7
1F	81	-0	5204	164	0	-30	-803	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.18	0.22	1.51	3.82	0.00	26.3
1G	81	-0	4940	124	0	-66	-837	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.19	0.20	1.43	3.63	0.00	27.7
1H	81	-0	5204	124	0	-66	-803	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.18	0.22	1.51	3.82	0.00	26.3
1I	81	-0	4635	211	0	11	-877	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.20	0.19	1.35	3.40	0.00	29.5
1J	81	-0	5510	211	0	11	-763	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.17	0.23	1.60	4.05	0.00	24.9
1K	81	-0	4635	77	0	-107	-877	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.20	0.19	1.35	3.40	0.00	29.5
1L	81	-0	5510	77	0	-107	-763	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.17	0.23	1.60	4.05	0.00	24.9
1M	81	-0	4635	211	0	11	-877	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.20	0.19	1.35	3.40	0.00	29.5
1N	81	-0	5510	211	0	11	-763	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.17	0.23	1.60	4.05	0.00	24.9
1O	81	-0	4635	77	0	-107	-877	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.20	0.19	1.35	3.40	0.00	29.5
1P	81	-0	5510	77	0	-107	-763	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.17	0.23	1.60	4.05	0.00	24.9
2	81	-0	8115	233	0	-78	-1202	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.27	0.34	2.36	5.96	0.00	16.9

apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		staffe= 2 d 8 / 16.9 (e armatura base = 4 X 1.54)										
1A	90	-0	4889	164	0	-42	-395	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.09	0.20	1.42	3.59	0.00	28.0
1B	90	-0	5153	164	0	-42	-337	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.08	0.21	1.50	3.78	0.00	26.6
1C	90	-0	4889	124	0	-81	-395	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.09	0.20	1.42	3.59	0.00	28.0
1D	90	-0	5153	124	0	-81	-337	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.08	0.21	1.50	3.78	0.00	26.6
1E	90	-0	4889	164	0	-42	-395	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.09	0.20	1.42	3.59	0.00	28.0
1F	90	-0	5153	164	0	-42	-337	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.08	0.21	1.50	3.78	0.00	26.6
1G	90	-0	4889	124	0	-81	-395	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.09	0.20	1.42	3.59	0.00	28.0
1H	90	-0	5153	124	0	-81	-337	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.08	0.21	1.50	3.78	0.00	26.6
1I	90	-0	4583	211	0	4	-463	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.10	0.19	1.33	3.37	0.00	29.9
1J	90	-0	5459	211	0	4	-269	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.06	0.23	1.59	4.01	0.00	25.1
1K	90	-0	4583	77	0	-126	-463	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.10	0.19	1.33	3.37	0.00	29.9
1L	90	-0	5459	77	0	-126	-269	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.06	0.23	1.59	4.01	0.00	25.1
1M	90	-0	4583	211	0	4	-463	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.10	0.19	1.33	3.37	0.00	29.9
1N	90	-0	5459	211	0	4	-269	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.06	0.23	1.59	4.01	0.00	25.1
1O	90	-0	4583	77	0	-126	-463	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.10	0.19	1.33	3.37	0.00	29.9
1P	90	-0	5459	77	0	-126	-269	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.06	0.23	1.59	4.01	0.00	25.1
2	90	-0	8048	233	0	-99	-475	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.11	0.33	2.34	5.91	0.00	17.0

apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		staffe= 2 d 8 / 17.0 (e armatura base = 4 X 1.54)										

ASTA NUM. 18 NI 17765 NF 17767 SEZ. Rp B= 20.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente qy tot.
qy medio: 2.0000 3.7000 5.7000 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO
--	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm
1A	0	-0	764	2	0	2	-512	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.12	0.03	0.22	0.00	30.4
1B	0	-0	764	2	0	2	-512	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.12	0.03	0.22	0.00	30.4
1C	0	-0	764	-2	0	-2	-512	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.12	0.03	0.22	0.00	30.4
1D	0	-0	764	-2	0	-2	-512	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.12	0.03	0.22	0.00	30.4
1E	0	-0	764	2	0	2	-512	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.12	0.03	0.22	0.00	30.4
1F	0	-0	764	2	0	2	-512	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.12	0.03	0.22	0.00	30.4
1G	0	-0	764	-2	0	-2	-512	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.12	0.03	0.22	0.00	30.4
1H	0	-0	764	-2	0	-2	-512	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.12	0.03	0.22	0.00	30.4
1I	0	-0	764	6	0	8	-512	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.12	0.03	0.22	0.00	30.4
1J	0	-0	764	6	0	8	-512	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.12	0.03	0.22	0.00	30.4
1K	0	-0	764	-6	0	-8	-512	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.12	0.03	0.22	0.00	30.4
1L	0	-0	764	-6	0	-8	-512	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.12	0.03	0.22	0.00	30.4
1M	0	-0	764	6	0	8	-512	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.12	0.03	0.22	0.00	30.4
1N	0	-0	764	6	0	8	-512	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.12	0.03	0.22	0.00	30.4
1O	0	-0	764	-6	0	-8	-512	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.12	0.03	0.22	0.00	30.4
1P	0	-0	764	-6	0	-8	-512	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.12	0.03	0.22	0.00	30.4
2	0	-0	993	0	0	0	-665	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.15	0.04	0.29	0.00	30.4

apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		staffe= 2 d 8 / 30.4 (e armatura base = 4 X 1.54)										
1A	13	-0	687	2	0	2	-414	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.09	0.03	0.20	0.00	0.00	30.4
1B	13	-0	687	2	0	2	-415	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.09	0.03	0.20	0.00	0.00	30.4
1C	13	-0	687	-2	0	-2	-414	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.09	0.03	0.20	0.00	0.00	30.4
1D	13	-0	687	-2	0	-2	-415	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.09	0.03	0.20	0.00	0.00	30.4
1E	13	-0	687	2	0	2	-414	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.09	0.03	0.20	0.00	0.00	30.4
1F	13	-0	687	2	0	2	-415	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.09	0.03	0.20	0.00	0.00	30.4
1G	13	-0	687	-2	0	-2	-414	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.09	0.03	0.20	0.00	0.00	30.4
1H	13	-0	687	-2	0	-2	-415	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.09	0.03	0.20	0.00	0.00	30.4
1I	13	-0	687	6	0	7	-414	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.09	0.03	0.20	0.00	0.00	30.4

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

80	-0	306	-2	0	-1	-82	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.02	0.01	0.09	0.00	0.00	30.4
1E 80	-0	305	2	0	1	-82	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.02	0.01	0.09	0.00	0.00	30.4
1F 80	-0	306	2	0	1	-82	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.02	0.01	0.09	0.00	0.00	30.4
1G 80	-0	305	-2	0	-1	-82	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.02	0.01	0.09	0.00	0.00	30.4
1H 80	-0	306	-2	0	-1	-82	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.02	0.01	0.09	0.00	0.00	30.4
1I 80	-0	305	6	0	3	-82	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.02	0.01	0.09	0.00	0.00	30.4
1J 80	-0	306	6	0	3	-82	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.02	0.01	0.09	0.00	0.00	30.4
1K 80	-0	305	-6	0	-3	-82	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.02	0.01	0.09	0.00	0.00	30.4
1L 80	-0	306	-6	0	-3	-82	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.02	0.01	0.09	0.00	0.00	30.4
1M 80	-0	305	6	0	3	-82	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.02	0.01	0.09	0.00	0.00	30.4
1N 80	-0	306	6	0	3	-82	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.02	0.01	0.09	0.00	0.00	30.4
1O 80	-0	305	-6	0	-3	-82	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.02	0.01	0.09	0.00	0.00	30.4
1P 80	-0	306	-6	0	-3	-82	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.02	0.01	0.09	0.00	0.00	30.4
2 80	-0	397	0	0	-0	-106	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.02	0.02	0.12	0.00	0.00	30.4
apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- staffe= 2 d 8 / 30.4 (e armatura base = 4 X 1.54)																	
1A 94	-0	229	2	0	1	-46	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.01	0.01	0.07	0.00	0.00	30.4
1B 94	-0	229	2	0	1	-46	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.01	0.01	0.07	0.00	0.00	30.4
1C 94	-0	229	-2	0	-1	-46	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.01	0.01	0.07	0.00	0.00	30.4
1D 94	-0	229	-2	0	-1	-46	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.01	0.01	0.07	0.00	0.00	30.4
1E 94	-0	229	2	0	1	-46	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.01	0.01	0.07	0.00	0.00	30.4
1F 94	-0	229	2	0	1	-46	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.01	0.01	0.07	0.00	0.00	30.4
1G 94	-0	229	-2	0	-1	-46	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.01	0.01	0.07	0.00	0.00	30.4
1H 94	-0	229	-2	0	-1	-46	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.01	0.01	0.07	0.00	0.00	30.4
1I 94	-0	229	6	0	2	-46	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.01	0.01	0.07	0.00	0.00	30.4
1J 94	-0	229	6	0	2	-46	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.01	0.01	0.07	0.00	0.00	30.4
1K 94	-0	229	-6	0	-2	-46	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.01	0.01	0.07	0.00	0.00	30.4
1L 94	-0	229	-6	0	-2	-46	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.01	0.01	0.07	0.00	0.00	30.4
1M 94	-0	229	6	0	2	-46	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.01	0.01	0.07	0.00	0.00	30.4
1N 94	-0	229	6	0	2	-46	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.01	0.01	0.07	0.00	0.00	30.4
1O 94	-0	229	-6	0	-2	-46	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.01	0.01	0.07	0.00	0.00	30.4
1P 94	-0	229	-6	0	-2	-46	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.01	0.01	0.07	0.00	0.00	30.4
2 94	-0	298	0	0	-0	-60	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.01	0.01	0.09	0.00	0.00	30.4
apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- staffe= 2 d 8 / 30.4 (e armatura base = 4 X 1.54)																	
1A 107	-0	153	2	0	0	-20	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.00	0.01	0.04	0.00	0.00	30.4
1B 107	-0	153	2	0	0	-20	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.00	0.01	0.04	0.00	0.00	30.4
1C 107	-0	153	-2	0	-0	-20	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.00	0.01	0.04	0.00	0.00	30.4
1D 107	-0	153	-2	0	-0	-20	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.00	0.01	0.04	0.00	0.00	30.4
1E 107	-0	153	2	0	0	-20	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.00	0.01	0.04	0.00	0.00	30.4
1F 107	-0	153	2	0	0	-20	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.00	0.01	0.04	0.00	0.00	30.4
1G 107	-0	153	-2	0	-0	-20	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.00	0.01	0.04	0.00	0.00	30.4
1H 107	-0	153	-2	0	-0	-20	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.00	0.01	0.04	0.00	0.00	30.4
1I 107	-0	153	6	0	2	-20	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.00	0.01	0.04	0.00	0.00	30.4
1J 107	-0	153	6	0	2	-20	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.00	0.01	0.04	0.00	0.00	30.4
1K 107	-0	153	-6	0	-2	-20	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.00	0.01	0.04	0.00	0.00	30.4
1L 107	-0	153	-6	0	-2	-20	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.00	0.01	0.04	0.00	0.00	30.4
1M 107	-0	153	6	0	2	-20	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.00	0.01	0.04	0.00	0.00	30.4
1N 107	-0	153	6	0	2	-20	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.00	0.01	0.04	0.00	0.00	30.4
1O 107	-0	153	-6	0	-2	-20	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.00	0.01	0.04	0.00	0.00	30.4
1P 107	-0	153	-6	0	-2	-20	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.00	0.01	0.04	0.00	0.00	30.4
2 107	-0	199	0	0	-0	-27	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.01	0.01	0.06	0.00	0.00	30.4
apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- staffe= 2 d 8 / 30.4 (e armatura base = 4 X 1.54)																	
1A 121	-0	76	2	0	0	-5	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.00	0.00	0.02	0.00	0.00	30.4
1B 121	-0	76	2	0	0	-5	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.00	0.00	0.02	0.00	0.00	30.4
1C 121	-0	76	-2	0	-0	-5	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.00	0.00	0.02	0.00	0.00	30.4
1D 121	-0	76	-2	0	-0	-5	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.00	0.00	0.02	0.00	0.00	30.4
1E 121	-0	76	2	0	0	-5	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.00	0.00	0.02	0.00	0.00	30.4
1F 121	-0	76	2	0	0	-5	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.00	0.00	0.02	0.00	0.00	30.4
1G 121	-0	76	-2	0	-0	-5	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.00	0.00	0.02	0.00	0.00	30.4
1H 121	-0	76	-2	0	-0	-5	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.00	0.00	0.02	0.00	0.00	30.4
1I 121	-0	76	6	0	1	-5	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.00	0.00	0.02	0.00	0.00	30.4
1J 121	-0	77	6	0	1	-5	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.00	0.00	0.02	0.00	0.00	30.4
1K 121	-0	76	-6	0	-1	-5	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.00	0.00	0.02	0.00	0.00	30.4
1L 121	-0	77	-6	0	-1	-5	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.00	0.00	0.02	0.00	0.00	30.4
1M 121	-0	76	6	0	1	-5	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.00	0.00	0.02	0.00	0.00	30.4
1N 121	-0	77	6	0	1	-5	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.00	0.00	0.02	0.00	0.00	30.4
1O 121	-0	76	-6	0	-1	-5	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.00	0.00	0.02	0.00	0.00	30.4
1P 121	-0	77	-6	0	-1	-5	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.00	0.00	0.02	0.00	0.00	30.4
2 121	-0	99	-0	0	-0	-7	3.08	3.08	3.08	3.08	0.12	0.00	0.00	0.03	0.00	0.00	30.4
apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- staffe= 2 d 8 / 30.4 (e armatura base = 4 X 1.54)																	
1A 134	-0	-0	2	0	0	0	3.08	3.08	3.08	3.08	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	30.4
1B 134	-0	0	2	0	0	0	3.08	3.08	3.08	3.08	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	30.4
1C 134	-0	-0	-2	0	-0	0	3.08	3.08	3.08	3.08	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	30.4
1D 134	-0	0	-2	0	-0	0	3.08	3.08	3.08	3.08	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	30.4
1E 134	-0	-0	2	0	0	0	3.08	3.08	3.08	3.08	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	30.4
1F 134	-0	0	2	0	0	0	3.08	3.08	3.08	3.08	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	30.4
1G 134	-0	-0	-2	0	-0	0	3.08	3.08	3.08	3.08	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	30.4
1H 134	-0	0	-2	0	-0	0	3.08	3.08	3.08	3.08	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	30.4
1I 134	-0	-0	6	0	0	0	3.08	3.08	3.08	3.08	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	30.4
1J 134	-0	0	6	0	0	0	3.08	3.08	3.08	3.08	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	30.4
1K 134	-0	-0	-6	0	-0	0	3.08	3.08	3.08	3.08	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	30.4
1L 134	-0	0	-6	0	-0	0	3.08	3.08	3.08	3.08	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	30.4
1M 134	-0	-0	6	0	0	0	3.08	3.08	3.08	3.08	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	30.4
1N 134	-0	0	6	0	0	0	3.08	3.08	3.08	3.08	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	30.4
1O 134	-0	0	-6	0	-0	0	3.08	3.08	3.08	3.08	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	30.4

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

$a_{post} = --$ $a_{ant} = --$ $a_{inf} = --$ $a_{sup} = --$ $staffe = 2 \text{ d } 8 / 30.4$ (e armatura base = 4×1.54)

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

Lavoro: **Progetto QM al 16-7** Intestazione lavoro: **Progetto**
Elemento: **TRAVE** Gruppo: **57** Tabella: **Travi scala**
Descrizione: **Travi pianerottoli via dei quartieri**
Spunt. I **30.0** cm Spunt. J **30.0** cm
Rck: **300.00** kg/cm² fyk: **4580.0** kg/cm²
Copriferro superiore: **2.0** cm Copriferro inferiore: **2.0** cm Copriferro laterale: **2.0** cm
Verifica in ottemperanza alle NTC2008 x/d <= **0.30**
Diametro staffe: **8** mm Numero braccia: **2**

ASTA NUM. 14 NI 11466 NF 17765 SEZ. Rp B= 50.0 H= 18.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 2.2500 19.4250 15.0960 36.7710 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	4216	24	0	105	-1167	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.64	0.17	1.02	7.35	0.00	4.0
1B	0	-0	4480	24	0	105	-1535	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.84	0.18	1.08	7.81	0.00	4.0
1C	0	-0	4216	-8	0	60	-1167	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.64	0.17	1.02	7.35	0.00	4.0
1D	0	-0	4480	-8	0	60	-1535	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.84	0.18	1.08	7.81	0.00	4.0
1E	0	-0	4216	24	0	105	-1167	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.64	0.17	1.02	7.35	0.00	4.0
1F	0	-0	4480	24	0	105	-1535	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.84	0.18	1.08	7.81	0.00	4.0
1G	0	-0	4216	-8	0	60	-1167	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.64	0.17	1.02	7.35	0.00	4.0
1H	0	-0	4480	-8	0	60	-1535	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.84	0.18	1.08	7.81	0.00	4.0
1I	0	-0	3912	60	0	158	-740	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.40	0.15	0.95	0.00	0.00	4.0
1J	0	-0	4784	60	0	158	-1962	3.08	3.08	3.08	4.62	0.18	0.73	0.19	1.01	8.34	0.00	4.0
1K	0	-0	3912	-45	0	8	-740	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.40	0.15	0.95	0.00	0.00	4.0
1L	0	-0	4784	-45	0	8	-1962	3.08	3.08	3.08	4.62	0.18	0.73	0.19	1.01	8.34	0.00	4.0
1M	0	-0	3912	60	0	158	-740	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.40	0.15	0.95	0.00	0.00	4.0
1N	0	-0	4784	60	0	158	-1962	3.08	3.08	3.08	4.62	0.18	0.73	0.19	1.01	8.34	0.00	4.0
1O	0	-0	3912	-45	0	8	-740	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.40	0.15	0.95	0.00	0.00	4.0
1P	0	-0	4784	-45	0	8	-1962	3.08	3.08	3.08	4.62	0.18	0.73	0.19	1.01	8.34	0.00	4.0
2	0	-0	7175	13	0	135	-2210	3.08	3.08	3.08	4.62	0.18	0.82	0.28	1.52	12.51	0.00	4.0
apost= -- aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 4.0 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	28	-0	3356	24	0	99	-107	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.06	0.13	0.81	0.00	0.00	4.0
1B	28	-0	3619	24	0	99	-401	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.22	0.14	0.88	0.00	0.00	4.0
1C	28	-0	3356	-8	0	63	-107	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.06	0.13	0.81	0.00	0.00	4.0
1D	28	-0	3619	-8	0	63	-401	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.22	0.14	0.88	0.00	0.00	4.0
1E	28	-0	3356	24	0	99	-107	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.06	0.13	0.81	0.00	0.00	4.0
1F	28	-0	3619	24	0	99	-401	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.22	0.14	0.88	0.00	0.00	4.0
1G	28	-0	3356	-8	0	63	-107	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.06	0.13	0.81	0.00	0.00	4.0
1H	28	-0	3619	-8	0	63	-401	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.22	0.14	0.88	0.00	0.00	4.0
1I	28	-0	3051	60	0	141	235	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.13	0.12	0.74	0.00	0.00	4.0
1J	28	-0	3924	60	0	141	-743	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.41	0.15	0.95	0.00	0.00	4.0
1K	28	-0	3051	-45	0	21	235	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.13	0.12	0.74	0.00	0.00	4.0
1L	28	-0	3924	-45	0	21	-743	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.41	0.15	0.95	0.00	0.00	4.0
1M	28	-0	3051	60	0	141	235	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.13	0.12	0.74	0.00	0.00	4.0
1N	28	-0	3924	60	0	141	-743	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.41	0.15	0.95	0.00	0.00	4.0
1O	28	-0	3051	-45	0	21	235	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.13	0.12	0.74	0.00	0.00	4.0
1P	28	-0	3924	-45	0	21	-743	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.41	0.15	0.95	0.00	0.00	4.0
2	28	-0	5752	13	0	131	-400	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.22	0.23	1.39	10.03	0.00	4.0
apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- staffe= 2 d 8 / 4.0 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	56	-0	2495	24	0	92	713	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.39	0.10	0.60	0.00	0.00	12.8
1B	56	-0	2759	24	0	92	492	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.27	0.11	0.67	0.00	0.00	12.8
1C	56	-0	2495	-8	0	65	713	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.39	0.10	0.60	0.00	0.00	12.8
1D	56	-0	2759	-8	0	65	492	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.27	0.11	0.67	0.00	0.00	12.8
1E	56	-0	2495	24	0	92	713	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.39	0.10	0.60	0.00	0.00	12.8
1F	56	-0	2759	24	0	92	492	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.27	0.11	0.67	0.00	0.00	12.8
1G	56	-0	2495	-8	0	65	713	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.39	0.10	0.60	0.00	0.00	12.8
1H	56	-0	2759	-8	0	65	492	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.27	0.11	0.67	0.00	0.00	12.8
1I	56	-0	2191	60	0	124	969	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.53	0.09	0.53	0.00	0.00	12.8
1J	56	-0	3063	60	0	124	235	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.13	0.12	0.74	0.00	0.00	12.8
1K	56	-0	2191	-45	0	33	969	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.53	0.09	0.53	0.00	0.00	12.8
1L	56	-0	3063	-45	0	33	235	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.13	0.12	0.74	0.00	0.00	12.8
1M	56	-0	2191	60	0	124	969	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.53	0.09	0.53	0.00	0.00	12.8
1N	56	-0	3063	60	0	124	235	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.13	0.12	0.74	0.00	0.00	12.8
1O	56	-0	2191	-45	0	33	969	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.53	0.09	0.53	0.00	0.00	12.8
1P	56	-0	3063	-45	0	33	235	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.13	0.12	0.74	0.00	0.00	12.8
2	56	-0	4329	13	0	127	1011	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.55	0.17	1.05	7.55	0.00	12.8
apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- staffe= 2 d 8 / 12.8 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	84	-0	1635	24	0	86	1291	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.70	0.06	0.40	0.00	0.00	12.8
1B	84	-0	1898	24	0	86	1144	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.62	0.07	0.46	0.00	0.00	12.8
1C	84	-0	1635	-8	0	67	1291	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.70	0.06	0.40	0.00	0.00	12.8
1D	84	-0	1898	-8	0	67	1144	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.62	0.07	0.46	0.00	0.00	12.8
1E	84	-0	1635	24	0	86	1291	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.70	0.06	0.40	0.00	0.00	12.8
1F	84	-0	1898	24	0	86	1144	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.62	0.07	0.46	0.00	0.00	12.8
1G	84	-0	1635	-8	0	67	1291	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.70	0.06	0.40	0.00	0.00	12.8
1H	84	-0	1898	-8	0	67	1144	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.62	0.07	0.46	0.00	0.00	12.8
1I	84	-0	1330	60	0	107	1462	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.80	0.05	0.32	0.00	0.00	12.8
1J	84	-0	2203	60	0	107	973	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.53	0.09	0.53	0.00	0.00	12.8

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1A	84	-0	1330	-45	0	46	1462	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.80	0.05	0.32	0.00	0.00	12.8
1L	84	-0	2203	-45	0	46	973	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.53	0.09	0.53	0.00	0.00	12.8
1M	84	-0	1330	60	0	107	1462	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.80	0.05	0.32	0.00	0.00	12.8
1N	84	-0	2203	60	0	107	973	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.53	0.09	0.53	0.00	0.00	12.8
1O	84	-0	1330	-45	0	46	1462	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.80	0.05	0.32	0.00	0.00	12.8
1P	84	-0	2203	-45	0	46	973	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.53	0.09	0.53	0.00	0.00	12.8
2	84	-0	2906	13	0	124	2024	3.08	3.08	4.62	3.08	0.18	0.75	0.11	0.61	0.00	0.00	12.8
apost= -- aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 12.8 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	112	-0	774	24	0	79	1628	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.89	0.03	0.19	0.00	0.00	12.8
1B	112	-0	1038	24	0	79	1555	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.85	0.04	0.25	0.00	0.00	12.8
1C	112	-0	774	-8	0	69	1628	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.89	0.03	0.19	0.00	0.00	12.8
1D	112	-0	1038	-8	0	69	1555	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.85	0.04	0.25	0.00	0.00	12.8
1E	112	-0	774	24	0	79	1628	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.89	0.03	0.19	0.00	0.00	12.8
1F	112	-0	1038	24	0	79	1555	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.85	0.04	0.25	0.00	0.00	12.8
1G	112	-0	774	-8	0	69	1628	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.89	0.03	0.19	0.00	0.00	12.8
1H	112	-0	1038	-8	0	69	1555	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.85	0.04	0.25	0.00	0.00	12.8
1I	112	-0	470	60	0	90	1714	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.93	0.02	0.11	0.00	0.00	12.8
1J	112	-0	1342	60	0	90	1469	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.80	0.05	0.32	0.00	0.00	12.8
1K	112	-0	470	-45	0	58	1714	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.93	0.02	0.11	0.00	0.00	12.8
1L	112	-0	1342	-45	0	58	1469	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.80	0.05	0.32	0.00	0.00	12.8
1M	112	-0	470	60	0	90	1714	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.93	0.02	0.11	0.00	0.00	12.8
1N	112	-0	1342	60	0	90	1469	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.80	0.05	0.32	0.00	0.00	12.8
1O	112	-0	470	-45	0	58	1714	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.93	0.02	0.11	0.00	0.00	12.8
1P	112	-0	1342	-45	0	58	1469	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.80	0.05	0.32	0.00	0.00	12.8
2	112	-0	1483	13	0	120	2638	3.08	3.08	4.62	3.08	0.18	0.98	0.06	0.31	0.00	0.00	12.8
apost= -- aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 12.8 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	140	-0	-86	24	0	72	1725	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.94	0.00	0.02	0.00	0.00	12.8
1B	140	-0	177	24	0	72	1725	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.94	0.01	0.04	0.00	0.00	12.8
1C	140	-0	-86	-8	0	72	1725	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.94	0.00	0.02	0.00	0.00	12.8
1D	140	-0	177	-8	0	72	1725	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.94	0.01	0.04	0.00	0.00	12.8
1E	140	-0	-86	24	0	72	1725	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.94	0.00	0.02	0.00	0.00	12.8
1F	140	-0	177	24	0	72	1725	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.94	0.01	0.04	0.00	0.00	12.8
1G	140	-0	-86	-8	0	72	1725	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.94	0.00	0.02	0.00	0.00	12.8
1H	140	-0	177	-8	0	72	1725	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.94	0.01	0.04	0.00	0.00	12.8
1I	140	-0	-391	60	0	73	1725	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.94	0.02	0.09	0.00	0.00	12.8
1J	140	-0	482	60	0	73	1725	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.94	0.02	0.12	0.00	0.00	12.8
1K	140	-0	-391	-45	0	71	1725	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.94	0.02	0.09	0.00	0.00	12.8
1L	140	-0	482	-45	0	71	1725	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.94	0.02	0.12	0.00	0.00	12.8
1M	140	-0	-391	60	0	73	1725	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.94	0.02	0.09	0.00	0.00	12.8
1N	140	-0	482	60	0	73	1725	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.94	0.02	0.12	0.00	0.00	12.8
1O	140	-0	-391	-45	0	71	1725	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.94	0.02	0.09	0.00	0.00	12.8
1P	140	-0	482	-45	0	71	1725	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.94	0.02	0.12	0.00	0.00	12.8
2	140	-0	60	13	0	117	2854	3.08	3.08	6.16	3.08	0.21	0.80	0.00	0.01	0.00	0.00	12.8
apost= -- aant= -- ainf= 3.08 asup= -- staffe= 2 d 8 / 12.8 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	168	-0	-947	24	0	66	1580	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.86	0.04	0.23	0.00	0.00	12.8
1B	168	-0	-683	24	0	66	1654	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.90	0.03	0.17	0.00	0.00	12.8
1C	168	-0	-947	-8	0	74	1580	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.86	0.04	0.23	0.00	0.00	12.8
1D	168	-0	-683	-8	0	74	1654	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.90	0.03	0.17	0.00	0.00	12.8
1E	168	-0	-947	24	0	66	1580	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.86	0.04	0.23	0.00	0.00	12.8
1F	168	-0	-683	24	0	66	1654	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.90	0.03	0.17	0.00	0.00	12.8
1G	168	-0	-947	-8	0	74	1580	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.86	0.04	0.23	0.00	0.00	12.8
1H	168	-0	-683	-8	0	74	1654	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.90	0.03	0.17	0.00	0.00	12.8
1I	168	-0	-1251	60	0	56	1495	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.82	0.05	0.30	0.00	0.00	12.8
1J	168	-0	-379	60	0	56	1739	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.95	0.01	0.09	0.00	0.00	12.8
1K	168	-0	-1251	-45	0	84	1495	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.82	0.05	0.30	0.00	0.00	12.8
1L	168	-0	-379	-45	0	84	1739	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.95	0.01	0.09	0.00	0.00	12.8
1M	168	-0	-1251	60	0	56	1495	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.82	0.05	0.30	0.00	0.00	12.8
1N	168	-0	-379	60	0	56	1739	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.95	0.01	0.09	0.00	0.00	12.8
1O	168	-0	-1251	-45	0	84	1495	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.82	0.05	0.30	0.00	0.00	12.8
1P	168	-0	-379	-45	0	84	1739	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.95	0.01	0.09	0.00	0.00	12.8
2	168	-0	-1363	13	0	113	2671	3.08	3.08	4.62	3.08	0.18	0.99	0.05	0.29	0.00	0.00	12.8
apost= -- aant= -- ainf= 1.54 asup= -- staffe= 2 d 8 / 12.8 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	196	-0	-1807	24	0	59	1195	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.65	0.07	0.44	0.00	0.00	12.8
1B	196	-0	-1544	24	0	59	1342	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.73	0.06	0.37	0.00	0.00	12.8
1C	196	-0	-1807	-8														

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1E	224	-0	-2668	24	0	53	568	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.31	0.11	0.65	0.00	0.00	12.8
1F	224	-0	-2404	24	0	53	789	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.43	0.09	0.58	0.00	0.00	12.8
1G	224	-0	-2668	-8	0	79	568	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.31	0.11	0.65	0.00	0.00	12.8
1H	224	-0	-2404	-8	0	79	789	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.43	0.09	0.58	0.00	0.00	12.8
1I	224	-0	-2972	60	0	22	313	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.17	0.12	0.72	0.00	0.00	12.8
1J	224	-0	-2100	60	0	22	1045	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.57	0.08	0.51	0.00	0.00	12.8
1K	224	-0	-2972	-45	0	109	313	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.17	0.12	0.72	0.00	0.00	12.8
1L	224	-0	-2100	-45	0	109	1045	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.57	0.08	0.51	0.00	0.00	12.8
1M	224	-0	-2972	60	0	22	313	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.17	0.12	0.72	0.00	0.00	12.8
1N	224	-0	-2100	60	0	22	1045	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.57	0.08	0.51	0.00	0.00	12.8
1O	224	-0	-2972	-45	0	109	313	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.17	0.12	0.72	0.00	0.00	12.8
1P	224	-0	-2100	-45	0	109	1045	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.57	0.08	0.51	0.00	0.00	12.8
2	224	-0	-4209	13	0	106	1111	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.61	0.17	1.02	7.34	0.00	12.8
apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- staffe= 2 d 8 / 12.8 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	252	-0	-3528	24	0	46	-299	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.16	0.14	0.85	0.00	0.00	4.0
1B	252	-0	-3265	24	0	46	-4	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.00	0.13	0.79	0.00	0.00	4.0
1C	252	-0	-3528	-8	0	81	-299	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.16	0.14	0.85	0.00	0.00	4.0
1D	252	-0	-3265	-8	0	81	-4	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.00	0.13	0.79	0.00	0.00	4.0
1E	252	-0	-3528	24	0	46	-299	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.16	0.14	0.85	0.00	0.00	4.0
1F	252	-0	-3265	24	0	46	-4	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.00	0.13	0.79	0.00	0.00	4.0
1G	252	-0	-3528	-8	0	81	-299	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.16	0.14	0.85	0.00	0.00	4.0
1H	252	-0	-3265	-8	0	81	-4	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.00	0.13	0.79	0.00	0.00	4.0
1I	252	-0	-3833	60	0	5	-640	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.35	0.15	0.93	0.00	0.00	4.0
1J	252	-0	-2960	60	0	5	337	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.18	0.12	0.72	0.00	0.00	4.0
1K	252	-0	-3833	-45	0	121	-640	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.35	0.15	0.93	0.00	0.00	4.0
1L	252	-0	-2960	-45	0	121	337	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.18	0.12	0.72	0.00	0.00	4.0
1M	252	-0	-3833	60	0	5	-640	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.35	0.15	0.93	0.00	0.00	4.0
1N	252	-0	-2960	60	0	5	337	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.18	0.12	0.72	0.00	0.00	4.0
1O	252	-0	-3833	-45	0	121	-640	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.35	0.15	0.93	0.00	0.00	4.0
1P	252	-0	-2960	-45	0	121	337	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.18	0.12	0.72	0.00	0.00	4.0
2	252	-0	-5632	13	0	102	-267	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.15	0.22	1.36	9.82	0.00	4.0
apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- staffe= 2 d 8 / 4.0 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	280	-0	-4389	24	0	39	-1407	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.77	0.17	1.06	7.65	0.00	4.0
1B	280	-0	-4125	24	0	39	-1039	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.57	0.16	1.00	0.00	0.00	4.0
1C	280	-0	-4389	-8	0	83	-1407	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.77	0.17	1.06	7.65	0.00	4.0
1D	280	-0	-4125	-8	0	83	-1039	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.57	0.16	1.00	0.00	0.00	4.0
1E	280	-0	-4389	24	0	39	-1407	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.77	0.17	1.06	7.65	0.00	4.0
1F	280	-0	-4125	24	0	39	-1039	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.57	0.16	1.00	0.00	0.00	4.0
1G	280	-0	-4389	-8	0	83	-1407	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.77	0.17	1.06	7.65	0.00	4.0
1H	280	-0	-4125	-8	0	83	-1039	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.57	0.16	1.00	0.00	0.00	4.0
1I	280	-0	-4693	60	0	-12	-1834	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	1.00	0.18	1.14	8.18	0.00	4.0
1J	280	-0	-3821	60	0	-12	-612	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.33	0.15	0.92	0.00	0.00	4.0
1K	280	-0	-4693	-45	0	134	-1834	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	1.00	0.18	1.14	8.18	0.00	4.0
1L	280	-0	-3821	-45	0	134	-612	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.33	0.15	0.92	0.00	0.00	4.0
1M	280	-0	-4693	60	0	-12	-1834	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	1.00	0.18	1.14	8.18	0.00	4.0
1N	280	-0	-3821	60	0	-12	-612	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.33	0.15	0.92	0.00	0.00	4.0
1O	280	-0	-4693	-45	0	134	-1834	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	1.00	0.18	1.14	8.18	0.00	4.0
1P	280	-0	-3821	-45	0	134	-612	3.08	3.08	3.08	3.08	0.15	0.33	0.15	0.92	0.00	0.00	4.0
2	280	-0	-7055	13	0	99	-2043	3.08	3.08	3.08	4.62	0.18	0.76	0.28	1.49	12.30	0.00	4.0
apost= -- aant= -- ainf= -- asup= 1.54 staffe= 2 d 8 / 4.0 (e armatura base = 4 X 1.54)																		

L E G E N D A

Prima asta	Ultima asta	Nome disegno	Descrizione disegno
14	14	trave_5704_IP1.ARM	Trave_57

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

Lavoro: **Progetto QM al 16-7** Intestazione lavoro: **Progetto**
Elemento: **TRAVE** Gruppo: **64** Tabella: **Travi scala**
Descrizione: **Travi nuove 2p**
Spunt. I **30.0** cm Spunt. J **30.0** cm
Rck: **300.00** kg/cm² fyk: **4580.0** kg/cm²
Copriferro superiore: **2.0** cm Copriferro inferiore: **2.0** cm Copriferro laterale: **2.0** cm
Verifica in ottemperanza alle NTC2008 x/d <= **0.30**
Diametro staffe: **8** mm Numero braccia: **2**

ASTA NUM. 1 NI 17411 NF 17445 SEZ. Rp B= 30.0 H= 20.0 (trave)

categoria: p.p. y qy tot.
qy medio: 1.5000 1.5000 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO
--	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm
1A	0	-0	1628	-141	0	-10	-281	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.14	0.09	0.51	0.00	4.5
1B	0	-0	1628	-141	0	-10	-281	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.14	0.09	0.51	0.00	4.5
1C	0	-0	1628	-141	0	-10	-281	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.14	0.09	0.51	0.00	4.5
1D	0	-0	1628	-141	0	-10	-281	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.14	0.09	0.51	0.00	4.5
1E	0	-0	1628	-141	0	-10	-281	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.14	0.09	0.51	0.00	4.5
1F	0	-0	1628	-141	0	-10	-281	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.14	0.09	0.51	0.00	4.5
1G	0	-0	1628	-141	0	-10	-281	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.14	0.09	0.51	0.00	4.5
1H	0	-0	1628	-141	0	-10	-281	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.14	0.09	0.51	0.00	4.5
1I	0	-0	1628	-141	0	-10	-281	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.14	0.09	0.51	0.00	4.5
1J	0	-0	1628	-141	0	-10	-281	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.14	0.09	0.51	0.00	4.5
1K	0	-0	1628	-141	0	-10	-281	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.14	0.09	0.51	0.00	4.5
1L	0	-0	1628	-141	0	-10	-281	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.14	0.09	0.51	0.00	4.5
1M	0	-0	1628	-141	0	-10	-281	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.14	0.09	0.51	0.00	4.5
1N	0	-0	1628	-141	0	-10	-281	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.14	0.09	0.51	0.00	4.5
1O	0	-0	1628	-141	0	-10	-281	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.14	0.09	0.51	0.00	4.5
1P	0	-0	1628	-141	0	-10	-281	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.14	0.09	0.51	0.00	4.5
2	0	-0	2480	-204	0	-12	-423	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.21	0.14	0.78	0.00	4.5

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- staffe= 2 d 8 / 4.5 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	25	-0	1591	-141	0	25	116	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.06	0.09	0.50	0.00	4.5
1B	25	-0	1591	-141	0	25	116	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.06	0.09	0.50	0.00	4.5
1C	25	-0	1591	-141	0	25	116	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.06	0.09	0.50	0.00	4.5
1D	25	-0	1591	-141	0	25	116	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.06	0.09	0.50	0.00	4.5
1E	25	-0	1591	-141	0	25	116	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.06	0.09	0.50	0.00	4.5
1F	25	-0	1591	-141	0	25	116	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.06	0.09	0.50	0.00	4.5
1G	25	-0	1591	-141	0	25	116	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.06	0.09	0.50	0.00	4.5
1H	25	-0	1591	-141	0	25	116	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.06	0.09	0.50	0.00	4.5
1I	25	-0	1591	-141	0	25	116	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.06	0.09	0.50	0.00	4.5
1J	25	-0	1591	-141	0	25	116	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.06	0.09	0.50	0.00	4.5
1K	25	-0	1591	-141	0	25	116	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.06	0.09	0.50	0.00	4.5
1L	25	-0	1591	-141	0	25	116	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.06	0.09	0.50	0.00	4.5
1M	25	-0	1591	-141	0	25	116	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.06	0.09	0.50	0.00	4.5
1N	25	-0	1591	-141	0	25	116	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.06	0.09	0.50	0.00	4.5
1O	25	-0	1591	-141	0	25	116	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.06	0.09	0.50	0.00	4.5
1P	25	-0	1591	-141	0	25	116	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.06	0.09	0.50	0.00	4.5
2	25	-0	2432	-204	0	39	183	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.09	0.14	0.77	0.00	4.5

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- staffe= 2 d 8 / 4.5 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	49	-0	1554	-141	0	60	505	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.25	0.09	0.49	0.00	14.4
1B	49	-0	1554	-141	0	60	505	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.25	0.09	0.49	0.00	14.4
1C	49	-0	1554	-141	0	60	505	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.25	0.09	0.49	0.00	14.4
1D	49	-0	1554	-141	0	60	505	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.25	0.09	0.49	0.00	14.4
1E	49	-0	1554	-141	0	60	505	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.25	0.09	0.49	0.00	14.4
1F	49	-0	1554	-141	0	60	505	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.25	0.09	0.49	0.00	14.4
1G	49	-0	1554	-141	0	60	505	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.25	0.09	0.49	0.00	14.4
1H	49	-0	1554	-141	0	60	505	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.25	0.09	0.49	0.00	14.4
1I	49	-0	1554	-141	0	60	505	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.25	0.09	0.49	0.00	14.4
1J	49	-0	1554	-141	0	60	505	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.25	0.09	0.49	0.00	14.4
1K	49	-0	1554	-141	0	60	505	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.25	0.09	0.49	0.00	14.4
1L	49	-0	1554	-141	0	60	505	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.25	0.09	0.49	0.00	14.4
1M	49	-0	1554	-141	0	60	505	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.25	0.09	0.49	0.00	14.4
1N	49	-0	1554	-141	0	60	505	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.25	0.09	0.49	0.00	14.4
1O	49	-0	1554	-141	0	60	505	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.25	0.09	0.49	0.00	14.4
1P	49	-0	1554	-141	0	60	505	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.25	0.09	0.49	0.00	14.4
2	49	-0	2384	-204	0	89	778	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.38	0.14	0.75	0.00	14.4

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- staffe= 2 d 8 / 14.4 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 2 NI 17445 NF 17409 SEZ. Rp B= 30.0 H= 20.0 (trave)

categoria: p.p. y qy tot.
qy medio: 1.5000 1.5000 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO
--																	

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

cm		kg				kg*m		cmq				Fx,M		Bielle V,Mx		cmq/m		cm
1A	0	-0	-676	38	0	42	528	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.26	0.04	0.21	0.00	0.00	14.4
1B	0	-0	-676	38	0	42	528	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.26	0.04	0.21	0.00	0.00	14.4
1C	0	-0	-676	38	0	42	528	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.26	0.04	0.21	0.00	0.00	14.4
1D	0	-0	-676	38	0	42	528	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.26	0.04	0.21	0.00	0.00	14.4
1E	0	-0	-676	38	0	42	528	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.26	0.04	0.21	0.00	0.00	14.4
1F	0	-0	-676	38	0	42	528	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.26	0.04	0.21	0.00	0.00	14.4
1G	0	-0	-676	38	0	42	528	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.26	0.04	0.21	0.00	0.00	14.4
1H	0	-0	-676	38	0	42	528	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.26	0.04	0.21	0.00	0.00	14.4
1I	0	-0	-676	38	0	42	528	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.26	0.04	0.21	0.00	0.00	14.4
1J	0	-0	-676	38	0	42	528	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.26	0.04	0.21	0.00	0.00	14.4
1K	0	-0	-676	38	0	42	528	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.26	0.04	0.21	0.00	0.00	14.4
1L	0	-0	-676	38	0	42	528	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.26	0.04	0.21	0.00	0.00	14.4
1M	0	-0	-676	38	0	42	528	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.26	0.04	0.21	0.00	0.00	14.4
1N	0	-0	-676	38	0	42	528	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.26	0.04	0.21	0.00	0.00	14.4
1O	0	-0	-676	38	0	42	528	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.26	0.04	0.21	0.00	0.00	14.4
1P	0	-0	-676	38	0	42	528	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.26	0.04	0.21	0.00	0.00	14.4
2	0	-0	-1065	58	0	64	816	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.40	0.06	0.34	0.00	0.00	14.4
apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- staffe= 2 d 8 / 14.4 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	14	-0	-696	38	0	37	434	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.21	0.04	0.22	0.00	0.00	14.4
1B	14	-0	-696	38	0	37	434	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.21	0.04	0.22	0.00	0.00	14.4
1C	14	-0	-696	38	0	37	434	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.21	0.04	0.22	0.00	0.00	14.4
1D	14	-0	-696	38	0	37	434	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.21	0.04	0.22	0.00	0.00	14.4
1E	14	-0	-696	38	0	37	434	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.21	0.04	0.22	0.00	0.00	14.4
1F	14	-0	-696	38	0	37	434	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.21	0.04	0.22	0.00	0.00	14.4
1G	14	-0	-696	38	0	37	434	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.21	0.04	0.22	0.00	0.00	14.4
1H	14	-0	-696	38	0	37	434	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.21	0.04	0.22	0.00	0.00	14.4
1I	14	-0	-696	38	0	37	434	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.21	0.04	0.22	0.00	0.00	14.4
1J	14	-0	-696	38	0	37	434	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.21	0.04	0.22	0.00	0.00	14.4
1K	14	-0	-696	38	0	37	434	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.21	0.04	0.22	0.00	0.00	14.4
1L	14	-0	-696	38	0	37	434	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.21	0.04	0.22	0.00	0.00	14.4
1M	14	-0	-696	38	0	37	434	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.21	0.04	0.22	0.00	0.00	14.4
1N	14	-0	-696	38	0	37	434	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.21	0.04	0.22	0.00	0.00	14.4
1O	14	-0	-696	38	0	37	434	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.21	0.04	0.22	0.00	0.00	14.4
1P	14	-0	-696	38	0	37	434	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.21	0.04	0.22	0.00	0.00	14.4
2	14	-0	-1092	58	0	56	668	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.33	0.06	0.34	0.00	0.00	14.4
apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- staffe= 2 d 8 / 14.4 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	27	-0	-717	38	0	32	337	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.17	0.04	0.23	0.00	0.00	14.4
1B	27	-0	-717	38	0	32	337	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.17	0.04	0.23	0.00	0.00	14.4
1C	27	-0	-717	38	0	32	337	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.17	0.04	0.23	0.00	0.00	14.4
1D	27	-0	-717	38	0	32	337	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.17	0.04	0.23	0.00	0.00	14.4
1E	27	-0	-717	38	0	32	337	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.17	0.04	0.23	0.00	0.00	14.4
1F	27	-0	-717	38	0	32	337	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.17	0.04	0.23	0.00	0.00	14.4
1G	27	-0	-717	38	0	32	337	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.17	0.04	0.23	0.00	0.00	14.4
1H	27	-0	-717	38	0	32	337	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.17	0.04	0.23	0.00	0.00	14.4
1I	27	-0	-717	38	0	32	337	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.17	0.04	0.23	0.00	0.00	14.4
1J	27	-0	-717	38	0	32	337	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.17	0.04	0.23	0.00	0.00	14.4
1K	27	-0	-717	38	0	32	337	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.17	0.04	0.23	0.00	0.00	14.4
1L	27	-0	-717	38	0	32	337	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.17	0.04	0.23	0.00	0.00	14.4
1M	27	-0	-717	38	0	32	337	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.17	0.04	0.23	0.00	0.00	14.4
1N	27	-0	-717	38	0	32	337	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.17	0.04	0.23	0.00	0.00	14.4
1O	27	-0	-717	38	0	32	337	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.17	0.04	0.23	0.00	0.00	14.4
1P	27	-0	-717	38	0	32	337	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.17	0.04	0.23	0.00	0.00	14.4
2	27	-0	-1119	58	0	48	516	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.25	0.07	0.35	0.00	0.00	14.4
apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- staffe= 2 d 8 / 14.4 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	41	-0	-738	38	0	27	237	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.12	0.04	0.23	0.00	0.00	14.4
1B	41	-0	-738	38	0	27	237	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.12	0.04	0.23	0.00	0.00	14.4
1C	41	-0	-738	38	0	27	237	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.12	0.04	0.23	0.00	0.00	14.4
1D	41	-0	-738	38	0	27	237	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.12	0.04	0.23	0.00	0.00	14.4
1E	41	-0	-738	38	0	27	237	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.12	0.04	0.23	0.00	0.00	14.4
1F	41	-0	-738	38	0	27	237	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.12	0.04	0.23	0.00	0.00	14.4
1G	41	-0	-738	38	0	27	237	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.12	0.04	0.23	0.00	0.00	14.4
1H	41	-0	-738	38	0	27	237	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.12	0.04	0.23	0.00	0.00	14.4
1I	41	-0	-738	38	0	27	237	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.12	0.04	0.23	0.00	0.00	14.4
1J	41	-0	-738	38	0	27	237	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.12	0.04	0.23	0.00	0.00	14.4
1K	41	-0	-738	38	0	27	237	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.12	0.04	0.23	0.00	0.00	14.4
1L	41	-0	-738	38	0	27	237	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.12	0.04	0.23	0.00	0.00	14.4
1M	41	-0	-738	38	0	27	237	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.12	0.04	0.23	0.00	0.00	14.4
1N	41	-0	-738	38	0	27	237	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.12	0.04	0.23	0.00	0.00	14.4
1O	41	-0	-738	38	0	27	237	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.12	0.04	0.23	0.00	0.00	14.4
1P	41	-0	-738	38	0	27	237	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.12	0.04	0.23	0.00	0.00	14.4
2	41	-0	-1145	58	0	40	360	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.18	0.07	0.36	0.00	0.00	14.4
apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- staffe= 2 d 8 / 14.4 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	55	-0	-758	38	0	21	134	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.07	0.04	0.24	0.00	0.00	14.4
1B	55	-0	-758	38	0	21	134	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.07	0.04	0.24	0.00	0.00	14.4
1C	55	-0	-758	38	0	21	134	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.07	0.04	0.24	0.00	0.00	14.4
1D	55	-0	-758	38	0	21	134	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.07	0.04	0.24	0.00	0.00	14.4
1E	55	-0	-758	38	0	21	134	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.07	0.04	0.24	0.00	0.00	14.4
1F	55	-0	-758	38	0	21	134	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.07	0.04	0.24	0.00	0.00	14.4
1G	55	-0	-758	38	0	21	134	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.07	0.04	0.24	0.00	0.00	14.4
1H	55	-0	-758	38	0	21	134	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.07	0.04	0			

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1F	124	-0	-861	38	0	-5	-421	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.21	0.05	0.27	0.00	0.00	4.5
1G	124	-0	-861	38	0	-5	-421	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.21	0.05	0.27	0.00	0.00	4.5
1H	124	-0	-861	38	0	-5	-421	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.21	0.05	0.27	0.00	0.00	4.5
1I	124	-0	-861	38	0	-5	-421	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.21	0.05	0.27	0.00	0.00	4.5
1J	124	-0	-861	38	0	-5	-421	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.21	0.05	0.27	0.00	0.00	4.5
1K	124	-0	-861	38	0	-5	-421	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.21	0.05	0.27	0.00	0.00	4.5
1L	124	-0	-861	38	0	-5	-421	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.21	0.05	0.27	0.00	0.00	4.5
1M	124	-0	-861	38	0	-5	-421	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.21	0.05	0.27	0.00	0.00	4.5
1N	124	-0	-861	38	0	-5	-421	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.21	0.05	0.27	0.00	0.00	4.5
1O	124	-0	-861	38	0	-5	-421	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.21	0.05	0.27	0.00	0.00	4.5
1P	124	-0	-861	38	0	-5	-421	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.21	0.05	0.27	0.00	0.00	4.5
2	124	-0	-1306	58	0	-7	-649	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.32	0.08	0.41	0.00	0.00	4.5

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- staffe= 2 d 8 / 4.5 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	137	-0	-882	38	0	-10	-541	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.27	0.05	0.28	0.00	0.00	4.5
1B	137	-0	-882	38	0	-10	-541	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.27	0.05	0.28	0.00	0.00	4.5
1C	137	-0	-882	38	0	-10	-541	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.27	0.05	0.28	0.00	0.00	4.5
1D	137	-0	-882	38	0	-10	-541	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.27	0.05	0.28	0.00	0.00	4.5
1E	137	-0	-882	38	0	-10	-541	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.27	0.05	0.28	0.00	0.00	4.5
1F	137	-0	-882	38	0	-10	-541	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.27	0.05	0.28	0.00	0.00	4.5
1G	137	-0	-882	38	0	-10	-541	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.27	0.05	0.28	0.00	0.00	4.5
1H	137	-0	-882	38	0	-10	-541	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.27	0.05	0.28	0.00	0.00	4.5
1I	137	-0	-882	38	0	-10	-541	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.27	0.05	0.28	0.00	0.00	4.5
1J	137	-0	-882	38	0	-10	-541	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.27	0.05	0.28	0.00	0.00	4.5
1K	137	-0	-882	38	0	-10	-541	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.27	0.05	0.28	0.00	0.00	4.5
1L	137	-0	-882	38	0	-10	-541	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.27	0.05	0.28	0.00	0.00	4.5
1M	137	-0	-882	38	0	-10	-541	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.27	0.05	0.28	0.00	0.00	4.5
1N	137	-0	-882	38	0	-10	-541	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.27	0.05	0.28	0.00	0.00	4.5
1O	137	-0	-882	38	0	-10	-541	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.27	0.05	0.28	0.00	0.00	4.5
1P	137	-0	-882	38	0	-10	-541	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.27	0.05	0.28	0.00	0.00	4.5
2	137	-0	-1333	58	0	-15	-830	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.41	0.08	0.42	0.00	0.00	4.5

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- staffe= 2 d 8 / 4.5 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 3 NI 17445 NF 17246 SEZ. Rp B= 30.0 H= 20.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 1.5000 8.7500 7.6500 17.9000 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx			
									cmq							cmq/m	cm	
1A	0	-0	2230	-7	0	17	-965	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.47	0.13	0.70	0.00	0.00	4.5
1B	0	-0	2230	-7	0	17	-965	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.47	0.13	0.70	0.00	0.00	4.5
1C	0	-0	2230	-7	0	17	-965	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.47	0.13	0.70	0.00	0.00	4.5
1D	0	-0	2230	-7	0	17	-965	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.47	0.13	0.70	0.00	0.00	4.5
1E	0	-0	2230	-7	0	17	-965	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.47	0.13	0.70	0.00	0.00	4.5
1F	0	-0	2230	-7	0	17	-965	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.47	0.13	0.70	0.00	0.00	4.5
1G	0	-0	2230	-7	0	17	-965	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.47	0.13	0.70	0.00	0.00	4.5
1H	0	-0	2230	-7	0	17	-965	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.47	0.13	0.70	0.00	0.00	4.5
1I	0	-0	2230	-7	0	17	-965	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.47	0.13	0.70	0.00	0.00	4.5
1J	0	-0	2230	-7	0	17	-965	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.47	0.13	0.70	0.00	0.00	4.5
1K	0	-0	2230	-7	0	17	-965	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.47	0.13	0.70	0.00	0.00	4.5
1L	0	-0	2230	-7	0	17	-965	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.47	0.13	0.70	0.00	0.00	4.5
1M	0	-0	2230	-7	0	17	-965	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.47	0.13	0.70	0.00	0.00	4.5
1N	0	-0	2230	-7	0	17	-965	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.47	0.13	0.70	0.00	0.00	4.5
1O	0	-0	2230	-7	0	17	-965	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.47	0.13	0.70	0.00	0.00	4.5
1P	0	-0	2230	-7	0	17	-965	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.47	0.13	0.70	0.00	0.00	4.5
2	0	-0	3449	-12	0	25	-1387	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.68	0.20	1.09	5.35	0.00	4.5

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- staffe= 2 d 8 / 4.5 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	21	-0	1924	-7	0	19	-537	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.26	0.11	0.61	0.00	0.00	4.5
1B	21	-0	1924	-7	0	19	-537	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.26	0.11	0.61	0.00	0.00	4.5
1C	21	-0	1924	-7	0	19	-537	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.26	0.11	0.61	0.00	0.00	4.5
1D	21	-0	1924	-7	0	19	-537	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.26	0.11	0.61	0.00	0.00	4.5
1E	21	-0	1924	-7	0	19	-537	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.26	0.11	0.61	0.00	0.00	4.5
1F	21	-0	1924	-7	0	19	-537	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.26	0.11	0.61	0.00	0.00	4.5
1G	21	-0	1924	-7	0	19	-537	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.26	0.11	0.61	0.00	0.00	4.5
1H	21	-0	1924	-7	0	19	-537	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.26	0.11	0.61	0.00	0.00	4.5
1I	21	-0	1924	-7	0	19	-537	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.26	0.11	0.61	0.00	0.00	4.5
1J	21	-0	1924	-7	0	19	-537	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.26	0.11	0.61	0.00	0.00	4.5
1K	21	-0	1924	-7	0	19	-537	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.26	0.11	0.61	0.00	0.00	4.5
1L	21	-0	1924	-7	0	19	-537	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.26	0.11	0.61	0.00	0.00	4.5
1M	21	-0	1924	-7	0	19	-537	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.26	0.11	0.61	0.00	0.00	4.5
1N	21	-0	1924	-7	0	19	-537	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.26	0.11	0.61	0.00	0.00	4.5
1O	21	-0	1924	-7	0	19	-537	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.26	0.11	0.61	0.00	0.00	4.5
1P	21	-0	1924	-7	0	19	-537	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.26	0.11	0.61	0.00	0.00	4.5
2	21	-0	2937	-12	0	27	-728	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.36	0.17	0.92	0.00	0.00	4.5

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- staffe= 2 d 8 / 4.5 (e armatura base = 4 X 1.54)

1A	41	-0	1618	-7	0	20	-171	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.08	0.09	0.51	0.00	0.00	14.4
1B	41	-0	1618	-7	0	20	-171	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.08	0.09	0.51	0.00	0.00	14.4
1C	41	-0	1618	-7	0	20	-171	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.08	0.09	0.51	0.00	0.00	14.4
1D	41	-0	1618	-7	0	20	-171	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.08	0.09	0.51	0.00	0.00	14.4
1E	41	-0	1618	-7	0	20	-171	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.08	0.09	0.51	0.00	0.00	14.4
1F	41	-0	1618	-7	0	20	-171	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.08	0.09	0.51	0.00	0.00	14.4

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1A	144	-0	87	-7	0	27	708	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.35	0.01	0.03	0.00	0.00	14.4
1B	144	-0	87	-7	0	27	708	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.35	0.01	0.03	0.00	0.00	14.4
1C	144	-0	87	-7	0	27	708	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.35	0.01	0.03	0.00	0.00	14.4
1D	144	-0	87	-7	0	27	708	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.35	0.01	0.03	0.00	0.00	14.4
1E	144	-0	87	-7	0	27	708	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.35	0.01	0.03	0.00	0.00	14.4
1F	144	-0	87	-7	0	27	708	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.35	0.01	0.03	0.00	0.00	14.4
1G	144	-0	87	-7	0	27	708	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.35	0.01	0.03	0.00	0.00	14.4
1H	144	-0	87	-7	0	27	708	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.35	0.01	0.03	0.00	0.00	14.4
1I	144	-0	87	-7	0	27	708	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.35	0.01	0.03	0.00	0.00	14.4
1J	144	-0	87	-7	0	27	708	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.35	0.01	0.03	0.00	0.00	14.4
1K	144	-0	87	-7	0	27	708	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.35	0.01	0.03	0.00	0.00	14.4
1L	144	-0	87	-7	0	27	708	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.35	0.01	0.03	0.00	0.00	14.4
1M	144	-0	87	-7	0	27	708	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.35	0.01	0.03	0.00	0.00	14.4
1N	144	-0	87	-7	0	27	708	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.35	0.01	0.03	0.00	0.00	14.4
1O	144	-0	87	-7	0	27	708	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.35	0.01	0.03	0.00	0.00	14.4
1P	144	-0	87	-7	0	27	708	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.35	0.01	0.03	0.00	0.00	14.4
2	144	-0	-132	-12	0	42	1007	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.49	0.01	0.04	0.00	0.00	14.4

apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		staffe= 2 d 8 / 14.4 (e armatura base = 4 X 1.54)										
1A	165	-0	-220	-7	0	28	694	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.34	0.01	0.07	0.00	0.00	14.4
1B	165	-0	-220	-7	0	28	694	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.34	0.01	0.07	0.00	0.00	14.4
1C	165	-0	-220	-7	0	28	694	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.34	0.01	0.07	0.00	0.00	14.4
1D	165	-0	-220	-7	0	28	694	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.34	0.01	0.07	0.00	0.00	14.4
1E	165	-0	-220	-7	0	28	694	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.34	0.01	0.07	0.00	0.00	14.4
1F	165	-0	-220	-7	0	28	694	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.34	0.01	0.07	0.00	0.00	14.4
1G	165	-0	-220	-7	0	28	694	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.34	0.01	0.07	0.00	0.00	14.4
1H	165	-0	-220	-7	0	28	694	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.34	0.01	0.07	0.00	0.00	14.4
1I	165	-0	-220	-7	0	28	694	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.34	0.01	0.07	0.00	0.00	14.4
1J	165	-0	-220	-7	0	28	694	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.34	0.01	0.07	0.00	0.00	14.4
1K	165	-0	-220	-7	0	28	694	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.34	0.01	0.07	0.00	0.00	14.4
1L	165	-0	-220	-7	0	28	694	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.34	0.01	0.07	0.00	0.00	14.4
1M	165	-0	-220	-7	0	28	694	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.34	0.01	0.07	0.00	0.00	14.4
1N	165	-0	-220	-7	0	28	694	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.34	0.01	0.07	0.00	0.00	14.4
1O	165	-0	-220	-7	0	28	694	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.34	0.01	0.07	0.00	0.00	14.4
1P	165	-0	-220	-7	0	28	694	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.34	0.01	0.07	0.00	0.00	14.4
2	165	-0	-644	-12	0	44	927	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.46	0.04	0.20	0.00	0.00	14.4

apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		staffe= 2 d 8 / 14.4 (e armatura base = 4 X 1.54)										
1A	186	-0	-526	-7	0	30	617	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.30	0.03	0.17	0.00	0.00	4.5
1B	186	-0	-526	-7	0	30	617	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.30	0.03	0.17	0.00	0.00	4.5
1C	186	-0	-526	-7	0	30	617	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.30	0.03	0.17	0.00	0.00	4.5
1D	186	-0	-526	-7	0	30	617	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.30	0.03	0.17	0.00	0.00	4.5
1E	186	-0	-526	-7	0	30	617	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.30	0.03	0.17	0.00	0.00	4.5
1F	186	-0	-526	-7	0	30	617	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.30	0.03	0.17	0.00	0.00	4.5
1G	186	-0	-526	-7	0	30	617	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.30	0.03	0.17	0.00	0.00	4.5
1H	186	-0	-526	-7	0	30	617	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.30	0.03	0.17	0.00	0.00	4.5
1I	186	-0	-526	-7	0	30	617	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.30	0.03	0.17	0.00	0.00	4.5
1J	186	-0	-526	-7	0	30	617	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.30	0.03	0.17	0.00	0.00	4.5
1K	186	-0	-526	-7	0	30	617	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.30	0.03	0.17	0.00	0.00	4.5
1L	186	-0	-526	-7	0	30	617	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.30	0.03	0.17	0.00	0.00	4.5
1M	186	-0	-526	-7	0	30	617	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.30	0.03	0.17	0.00	0.00	4.5
1N	186	-0	-526	-7	0	30	617	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.30	0.03	0.17	0.00	0.00	4.5
1O	186	-0	-526	-7	0	30	617	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.30	0.03	0.17	0.00	0.00	4.5
1P	186	-0	-526	-7	0	30	617	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.30	0.03	0.17	0.00	0.00	4.5
2	186	-0	-1155	-12	0	47	742	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.36	0.07	0.36	0.00	0.00	4.5

apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		staffe= 2 d 8 / 4.5 (e armatura base = 4 X 1.54)										
1A	206	-0	-832	-7	0	31	477	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.23	0.05	0.26	0.00	0.00	4.5
1B	206	-0	-832	-7	0	31	477	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.23	0.05	0.26	0.00	0.00	4.5
1C	206	-0	-832	-7	0	31	477	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.23	0.05	0.26	0.00	0.00	4.5
1D	206	-0	-832	-7	0	31	477	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.23	0.05	0.26	0.00	0.00	4.5
1E	206	-0	-832	-7	0	31	477	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.23	0.05	0.26	0.00	0.00	4.5
1F	206	-0	-832	-7	0	31	477	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.23	0.05	0.26	0.00	0.00	4.5
1G	206	-0	-832	-7	0	31	477	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.23	0.05	0.26	0.00	0.00	4.5
1H	206	-0	-832	-7	0	31	477	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.23	0.05	0.26	0.00	0.00	4.5
1I	206	-0	-832	-7	0	31	477	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.23	0.05	0.26	0.00	0.00	4.5
1J	206	-0	-832	-7	0	31	477	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.23	0.05	0.26	0.00	0.00	4.5
1K	206	-0	-832	-7	0	31	477	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.23	0.05	0.26	0.00	0.00	4.5
1L	206	-0	-832	-7	0	31	477	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.23	0.05	0.26	0.00	0.00	4.5
1M	206	-0	-832	-7	0	31	477	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.23	0.05	0.26	0.00	0.00	4.5
1N	206	-0	-832	-7	0	31	477	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.23	0.05	0.26	0.00	0.00	4.5
1O	206	-0	-832	-7	0	31	477	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.23	0.05	0.26	0.00	0.00	4.5
1P	206	-0	-832	-7	0	31	477	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.23	0.05	0.26	0.00	0.00	4.5
2	206	-0	-1667	-12	0	49	450	3.08	3.08	3.08	3.08	0.16	0.22	0.10	0.52	0.00	0.00	4.5

apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		staffe= 2 d 8 / 4.5 (e armatura base = 4 X 1.54)										
ASTA NUM. 4		NI 17251		NF 17250		SEZ. Rp		B= 20.0 H= 20.0 (trave)										
categoria: p.p. y		Permanente		Congresso		qy tot.												
qy medio: 1.0000	4.0500	3.0600	8.1100	kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54		per le armature aggiuntive consultare il tabulato																

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1A	0	-0	647	12	0	7	-193	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.10	0.06	0.27	0.00	0.00	4.5
1C	0	-0	647	12	0	7	-193	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.10	0.06	0.27	0.00	0.00	4.5
1D	0	-0	647	12	0	7	-193	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.10	0.06	0.27	0.00	0.00	4.5
1E	0	-0	647	12	0	7	-193	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.10	0.06	0.27	0.00	0.00	4.5
1F	0	-0	647	12	0	7	-193	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.10	0.06	0.27	0.00	0.00	4.5
1G	0	-0	647	12	0	7	-193	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.10	0.06	0.27	0.00	0.00	4.5
1H	0	-0	647	12	0	7	-193	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.10	0.06	0.27	0.00	0.00	4.5
1I	0	-0	647	12	0	7	-193	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.10	0.06	0.27	0.00	0.00	4.5
1J	0	-0	647	12	0	7	-193	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.10	0.06	0.27	0.00	0.00	4.5
1K	0	-0	647	12	0	7	-193	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.10	0.06	0.27	0.00	0.00	4.5
1L	0	-0	647	12	0	7	-193	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.10	0.06	0.27	0.00	0.00	4.5
1M	0	-0	647	12	0	7	-193	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.10	0.06	0.27	0.00	0.00	4.5
1N	0	-0	647	12	0	7	-193	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.10	0.06	0.27	0.00	0.00	4.5
1O	0	-0	647	12	0	7	-193	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.10	0.06	0.27	0.00	0.00	4.5
1P	0	-0	647	12	0	7	-193	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.10	0.06	0.27	0.00	0.00	4.5
2	0	-0	1015	20	0	12	-295	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.15	0.09	0.42	0.00	0.00	4.5
apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- staffe= 2 d 8 / 4.5 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	9	-0	585	12	0	6	-138	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.07	0.05	0.24	0.00	0.00	4.5
1B	9	-0	585	12	0	6	-138	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.07	0.05	0.24	0.00	0.00	4.5
1C	9	-0	585	12	0	6	-138	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.07	0.05	0.24	0.00	0.00	4.5
1D	9	-0	585	12	0	6	-138	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.07	0.05	0.24	0.00	0.00	4.5
1E	9	-0	585	12	0	6	-138	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.07	0.05	0.24	0.00	0.00	4.5
1F	9	-0	585	12	0	6	-138	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.07	0.05	0.24	0.00	0.00	4.5
1G	9	-0	585	12	0	6	-138	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.07	0.05	0.24	0.00	0.00	4.5
1H	9	-0	585	12	0	6	-138	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.07	0.05	0.24	0.00	0.00	4.5
1I	9	-0	585	12	0	6	-138	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.07	0.05	0.24	0.00	0.00	4.5
1J	9	-0	585	12	0	6	-138	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.07	0.05	0.24	0.00	0.00	4.5
1K	9	-0	585	12	0	6	-138	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.07	0.05	0.24	0.00	0.00	4.5
1L	9	-0	585	12	0	6	-138	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.07	0.05	0.24	0.00	0.00	4.5
1M	9	-0	585	12	0	6	-138	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.07	0.05	0.24	0.00	0.00	4.5
1N	9	-0	585	12	0	6	-138	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.07	0.05	0.24	0.00	0.00	4.5
1O	9	-0	585	12	0	6	-138	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.07	0.05	0.24	0.00	0.00	4.5
1P	9	-0	585	12	0	6	-138	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.07	0.05	0.24	0.00	0.00	4.5
2	9	-0	915	20	0	10	-209	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.10	0.08	0.38	0.00	0.00	4.5
apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- staffe= 2 d 8 / 4.5 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	18	-0	523	12	0	5	-88	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.04	0.05	0.22	0.00	0.00	4.5
1B	18	-0	523	12	0	5	-88	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.04	0.05	0.22	0.00	0.00	4.5
1C	18	-0	523	12	0	5	-88	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.04	0.05	0.22	0.00	0.00	4.5
1D	18	-0	523	12	0	5	-88	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.04	0.05	0.22	0.00	0.00	4.5
1E	18	-0	523	12	0	5	-88	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.04	0.05	0.22	0.00	0.00	4.5
1F	18	-0	523	12	0	5	-88	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.04	0.05	0.22	0.00	0.00	4.5
1G	18	-0	523	12	0	5	-88	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.04	0.05	0.22	0.00	0.00	4.5
1H	18	-0	523	12	0	5	-88	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.04	0.05	0.22	0.00	0.00	4.5
1I	18	-0	523	12	0	5	-88	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.04	0.05	0.22	0.00	0.00	4.5
1J	18	-0	523	12	0	5	-88	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.04	0.05	0.22	0.00	0.00	4.5
1K	18	-0	523	12	0	5	-88	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.04	0.05	0.22	0.00	0.00	4.5
1L	18	-0	523	12	0	5	-88	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.04	0.05	0.22	0.00	0.00	4.5
1M	18	-0	523	12	0	5	-88	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.04	0.05	0.22	0.00	0.00	4.5
1N	18	-0	523	12	0	5	-88	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.04	0.05	0.22	0.00	0.00	4.5
1O	18	-0	523	12	0	5	-88	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.04	0.05	0.22	0.00	0.00	4.5
1P	18	-0	523	12	0	5	-88	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.04	0.05	0.22	0.00	0.00	4.5
2	18	-0	814	20	0	8	-131	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.07	0.07	0.34	0.00	0.00	4.5
apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- staffe= 2 d 8 / 4.5 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	27	-0	461	12	0	4	-44	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.02	0.04	0.19	0.00	0.00	4.5
1B	27	-0	461	12	0	4	-44	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.02	0.04	0.19	0.00	0.00	4.5
1C	27	-0	461	12	0	4	-44	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.02	0.04	0.19	0.00	0.00	4.5
1D	27	-0	461	12	0	4	-44	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.02	0.04	0.19	0.00	0.00	4.5
1E	27	-0	461	12	0	4	-44	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.02	0.04	0.19	0.00	0.00	4.5
1F	27	-0	461	12	0	4	-44	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.02	0.04	0.19	0.00	0.00	4.5
1G	27	-0	461	12	0	4	-44	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.02	0.04	0.19	0.00	0.00	4.5
1H	27	-0	461	12	0	4	-44	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.02	0.04	0.19	0.00	0.00	4.5
1I	27	-0	461	12	0	4	-44	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.02	0.04	0.19	0.00	0.00	4.5
1J	27	-0	461	12	0	4	-44	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.02	0.04	0.19	0.00	0.00	4.5
1K	27	-0	461	12	0	4	-44	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.02	0.04	0.19	0.00	0.00	4.5
1L	27	-0	461	12	0	4	-44	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.02	0.04	0.19	0.00	0.00	4.5
1M	27	-0	461	12	0	4	-44	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.02	0.04	0.19	0.00	0.00	4.5
1N	27	-0	461	12	0	4	-44	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.02	0.04	0.19	0.00	0.00	4.5
1O	27	-0	461	12	0	4	-44	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.02	0.04	0.19	0.00	0.00	4.5
1P	27	-0	461	12	0	4	-44	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.02	0.04	0.19	0.00	0.00	4.5
2	27	-0	714	20	0	6	-62	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.03	0.06	0.29	0.00	0.00	4.5
apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- staffe= 2 d 8 / 4.5 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	36	-0	399	12	0	3	-5	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.00	0.03	0.16	0.00	0.00	14.4
1B	36	-0	399	12	0	3	-5	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.00	0.03	0.16	0.00	0.00	14.4
1C	36	-0	399	12	0	3	-5	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.00	0.03	0.16	0.00	0.00	14.4
1D	36	-0	399	12	0	3	-5	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.00	0.03	0.16	0.00	0.00	14.4
1E	36	-0	399	12	0	3	-5	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.00	0.03	0.16	0.00	0.00	14.4
1F	36	-0	399	12	0	3	-5	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.00	0.03	0.16	0.00	0.00	14.4
1G	36	-0	399	12	0	3	-5	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.00	0.03	0.16	0.00	0.00	14.4
1H	36	-0	399	12	0	3	-5	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.00	0.03	0.16	0.00	0.00	14.4
1I	36	-0	399	12	0	3	-5	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.00	0.03	0.16	0.00	0.00	14.4
1J	36	-0	399	12	0	3	-5	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.00	0.03	0.16	0.00	0.00	14.4
1K	36	-0	399	12	0	3	-5	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.00	0.0				

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1P	36	-0	399	12	0	3	-5	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.00	0.03	0.16	0.00	0.00	14.4
2	36	-0	613	20	0	5	-2	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.00	0.05	0.25	0.00	0.00	14.4
apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- staffe= 2 d 8 / 14.4 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	45	-0	337	12	0	2	28	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.01	0.03	0.14	0.00	0.00	14.4
1B	45	-0	337	12	0	2	28	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.01	0.03	0.14	0.00	0.00	14.4
1C	45	-0	337	12	0	2	28	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.01	0.03	0.14	0.00	0.00	14.4
1D	45	-0	337	12	0	2	28	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.01	0.03	0.14	0.00	0.00	14.4
1E	45	-0	337	12	0	2	28	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.01	0.03	0.14	0.00	0.00	14.4
1F	45	-0	337	12	0	2	28	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.01	0.03	0.14	0.00	0.00	14.4
1G	45	-0	337	12	0	2	28	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.01	0.03	0.14	0.00	0.00	14.4
1H	45	-0	337	12	0	2	28	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.01	0.03	0.14	0.00	0.00	14.4
1I	45	-0	337	12	0	2	28	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.01	0.03	0.14	0.00	0.00	14.4
1J	45	-0	337	12	0	2	28	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.01	0.03	0.14	0.00	0.00	14.4
1K	45	-0	337	12	0	2	28	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.01	0.03	0.14	0.00	0.00	14.4
1L	45	-0	337	12	0	2	28	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.01	0.03	0.14	0.00	0.00	14.4
1M	45	-0	337	12	0	2	28	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.01	0.03	0.14	0.00	0.00	14.4
1N	45	-0	337	12	0	2	28	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.01	0.03	0.14	0.00	0.00	14.4
1O	45	-0	337	12	0	2	28	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.01	0.03	0.14	0.00	0.00	14.4
1P	45	-0	337	12	0	2	28	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.01	0.03	0.14	0.00	0.00	14.4
2	45	-0	513	20	0	3	48	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.02	0.04	0.21	0.00	0.00	14.4
apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- staffe= 2 d 8 / 14.4 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	54	-0	275	12	0	1	56	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.03	0.02	0.11	0.00	0.00	14.4
1B	54	-0	275	12	0	1	56	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.03	0.02	0.11	0.00	0.00	14.4
1C	54	-0	275	12	0	1	56	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.03	0.02	0.11	0.00	0.00	14.4
1D	54	-0	275	12	0	1	56	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.03	0.02	0.11	0.00	0.00	14.4
1E	54	-0	275	12	0	1	56	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.03	0.02	0.11	0.00	0.00	14.4
1F	54	-0	275	12	0	1	56	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.03	0.02	0.11	0.00	0.00	14.4
1G	54	-0	275	12	0	1	56	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.03	0.02	0.11	0.00	0.00	14.4
1H	54	-0	275	12	0	1	56	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.03	0.02	0.11	0.00	0.00	14.4
1I	54	-0	275	12	0	1	56	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.03	0.02	0.11	0.00	0.00	14.4
1J	54	-0	275	12	0	1	56	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.03	0.02	0.11	0.00	0.00	14.4
1K	54	-0	275	12	0	1	56	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.03	0.02	0.11	0.00	0.00	14.4
1L	54	-0	275	12	0	1	56	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.03	0.02	0.11	0.00	0.00	14.4
1M	54	-0	275	12	0	1	56	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.03	0.02	0.11	0.00	0.00	14.4
1N	54	-0	275	12	0	1	56	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.03	0.02	0.11	0.00	0.00	14.4
1O	54	-0	275	12	0	1	56	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.03	0.02	0.11	0.00	0.00	14.4
1P	54	-0	275	12	0	1	56	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.03	0.02	0.11	0.00	0.00	14.4
2	54	-0	412	20	0	1	90	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.04	0.04	0.17	0.00	0.00	14.4
apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- staffe= 2 d 8 / 14.4 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	63	-0	213	12	0	-0	78	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.04	0.02	0.09	0.00	0.00	4.5
1B	63	-0	213	12	0	-0	78	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.04	0.02	0.09	0.00	0.00	4.5
1C	63	-0	213	12	0	-0	78	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.04	0.02	0.09	0.00	0.00	4.5
1D	63	-0	213	12	0	-0	78	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.04	0.02	0.09	0.00	0.00	4.5
1E	63	-0	213	12	0	-0	78	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.04	0.02	0.09	0.00	0.00	4.5
1F	63	-0	213	12	0	-0	78	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.04	0.02	0.09	0.00	0.00	4.5
1G	63	-0	213	12	0	-0	78	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.04	0.02	0.09	0.00	0.00	4.5
1H	63	-0	213	12	0	-0	78	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.04	0.02	0.09	0.00	0.00	4.5
1I	63	-0	213	12	0	-0	78	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.04	0.02	0.09	0.00	0.00	4.5
1J	63	-0	213	12	0	-0	78	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.04	0.02	0.09	0.00	0.00	4.5
1K	63	-0	213	12	0	-0	78	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.04	0.02	0.09	0.00	0.00	4.5
1L	63	-0	213	12	0	-0	78	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.04	0.02	0.09	0.00	0.00	4.5
1M	63	-0	213	12	0	-0	78	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.04	0.02	0.09	0.00	0.00	4.5
1N	63	-0	213	12	0	-0	78	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.04	0.02	0.09	0.00	0.00	4.5
1O	63	-0	213	12	0	-0	78	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.04	0.02	0.09	0.00	0.00	4.5
1P	63	-0	213	12	0	-0	78	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.04	0.02	0.09	0.00	0.00	4.5
2	63	-0	312	20	0	-1	122	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.06	0.03	0.13	0.00	0.00	4.5
apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- staffe= 2 d 8 / 4.5 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	72	-0	151	12	0	-1	94	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.05	0.01	0.06	0.00	0.00	4.5
1B	72	-0	151	12	0	-1	94	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.05	0.01	0.06	0.00	0.00	4.5
1C	72	-0	151	12	0	-1	94	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.05	0.01	0.06	0.00	0.00	4.5
1D	72	-0	151	12	0	-1	94	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.05	0.01	0.06	0.00	0.00	4.5
1E	72	-0	151	12	0	-1	94	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.05	0.01	0.06	0.00	0.00	4.5
1F	72	-0	151	12	0	-1	94	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.05	0.01	0.06	0.00	0.00	4.5
1G	72	-0	151	12	0	-1	94	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.05	0.01	0.06	0.00	0.00	4.5
1H	72	-0	151	12	0	-1	94	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.05	0.01	0.06	0.00	0.00	4.5
1I	72	-0	151	12	0	-1	94	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.05	0.01	0.06	0.00	0.00	4.5
1J	72	-0	151	12	0	-1	94	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.05	0.01	0.06	0.00	0.00	4.5
1K	72	-0	151	12	0	-1	94	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.05	0.01	0.06	0.00	0.00	4.5
1L	72	-0	151	12	0	-1	94	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.05	0.01	0.06	0.00	0.00	4.5
1M	72	-0	151	12	0	-1	94	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.05	0.01	0.06	0.00	0.00	4.5
1N	72	-0	151	12	0	-1	94	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.05	0.01	0.06	0.00	0.00	4.5
1O	72	-0	151	12	0	-1	94	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.05	0.01	0.06	0.00	0.00	4.5
1P	72	-0	151	12	0	-1	94	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.05	0.01	0.06	0.00	0.00	4.5
2	72	-0	212	20	0	-3	146	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.07	0.02	0.09	0.00	0.00	4.5
apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- staffe= 2 d 8 / 4.5 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	81	-0	89	12	0	-2	105	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.05	0.01	0.04	0.00	0.00	4.5
1B	81	-0	89	12	0	-2	105	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.05	0.01	0.04	0.00	0.00	4.5
1C	81	-0	89	12	0	-2	105	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.05	0.01	0.04	0.00	0.00	4.5
1D	81	-0	89	12	0	-2	105	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.05	0.01	0.04	0.00	0.00	4.5
1E	81	-0	89	12	0	-2	105	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.05	0.01	0.04	0.00	0.00	4.5
1F	81	-0	89	12	0	-2	105	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.05	0.01	0.04	0.00	0.00	4.5
1G	81	-0	89	12	0	-2	105	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.05	0.01	0.04	0.00	0.00	4.5
1H	81																	

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Travi nuove e rinforzate 2°P

1J	81	-0	89	12	0	-2	105	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.05	0.01	0.04	0.00	0.00	4.5
1K	81	-0	89	12	0	-2	105	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.05	0.01	0.04	0.00	0.00	4.5
1L	81	-0	89	12	0	-2	105	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.05	0.01	0.04	0.00	0.00	4.5
1M	81	-0	89	12	0	-2	105	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.05	0.01	0.04	0.00	0.00	4.5
1N	81	-0	89	12	0	-2	105	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.05	0.01	0.04	0.00	0.00	4.5
1O	81	-0	89	12	0	-2	105	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.05	0.01	0.04	0.00	0.00	4.5
1P	81	-0	89	12	0	-2	105	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.05	0.01	0.04	0.00	0.00	4.5
2	81	-0	111	20	0	-4	161	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.08	0.01	0.05	0.00	0.00	4.5
apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- staffe= 2 d 8 / 4.5 (e armatura base = 4 X 1.54)																		
1A	90	-0	27	12	0	-4	110	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.05	0.00	0.01	0.00	0.00	4.5
1B	90	-0	27	12	0	-4	110	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.05	0.00	0.01	0.00	0.00	4.5
1C	90	-0	27	12	0	-4	110	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.05	0.00	0.01	0.00	0.00	4.5
1D	90	-0	27	12	0	-4	110	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.05	0.00	0.01	0.00	0.00	4.5
1E	90	-0	27	12	0	-4	110	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.05	0.00	0.01	0.00	0.00	4.5
1F	90	-0	27	12	0	-4	110	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.05	0.00	0.01	0.00	0.00	4.5
1G	90	-0	27	12	0	-4	110	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.05	0.00	0.01	0.00	0.00	4.5
1H	90	-0	27	12	0	-4	110	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.05	0.00	0.01	0.00	0.00	4.5
1I	90	-0	27	12	0	-4	110	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.05	0.00	0.01	0.00	0.00	4.5
1J	90	-0	27	12	0	-4	110	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.05	0.00	0.01	0.00	0.00	4.5
1K	90	-0	27	12	0	-4	110	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.05	0.00	0.01	0.00	0.00	4.5
1L	90	-0	27	12	0	-4	110	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.05	0.00	0.01	0.00	0.00	4.5
1M	90	-0	27	12	0	-4	110	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.05	0.00	0.01	0.00	0.00	4.5
1N	90	-0	27	12	0	-4	110	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.05	0.00	0.01	0.00	0.00	4.5
1O	90	-0	27	12	0	-4	110	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.05	0.00	0.01	0.00	0.00	4.5
1P	90	-0	27	12	0	-4	110	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.05	0.00	0.01	0.00	0.00	4.5
2	90	-0	11	20	0	-6	166	3.08	3.08	3.08	3.08	0.18	0.08	0.00	0.01	0.00	0.00	4.5
apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- staffe= 2 d 8 / 4.5 (e armatura base = 4 X 1.54)																		

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

Lavoro: **Progetto QM al 16-7** Intestazione lavoro: **Progetto**
Elemento: **TRAVERE** Gruppo: **19** Tabella: **Tabella travi**
Descrizione: **Travi 2p**
Spunt. I **30.0** cm Spunt. J **30.0** cm
Rck: **300.00** kg/cm² f_{yk}: **4580.0** kg/cm² Condizioni ambientali: **Ordinaria**
Copriferro superiore: **3.0** cm Copriferro inferiore: **3.0** cm Copriferro laterale: **3.0** cm
Diametro staffe: **8** mm Numero braccia: **2**

ASTA NUM. 1 NI 11287 NF 11470 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 12.3500 5.8140 25.1640 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm
3	0	89	13160	237	-638	299	-17660	9.24	4.62	6.16	10.78	-65.53	2664.3	0.14
4	0	136	12200	221	-598	281	-16380	9.24	4.62	6.16	10.78	-60.78	2471.2	0.13
5	0	154	11880	216	-584	276	-15950	9.24	4.62	6.16	10.78	-59.18	2406.3	0.12

apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 3.08 asup= 7.70 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	37	89	12224	237	-638	210	-12942	9.24	4.62	4.62	9.24	-52.33	2272.7	0.12
4	37	136	11330	221	-598	199	-12006	9.24	4.62	4.62	9.24	-48.54	2108.2	0.11
5	37	154	11031	216	-584	196	-11690	9.24	4.62	4.62	9.24	-47.26	2052.8	0.10

apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	74	89	11289	237	-638	122	-8573	9.24	4.62	4.62	9.24	-34.66	1505.3	0.06
4	74	136	10459	221	-598	117	-7955	9.24	4.62	4.62	9.24	-19.03	160.6	0.00
5	74	154	10183	216	-584	115	-7746	9.24	4.62	4.62	9.24	-18.53	156.4	0.00

apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	112	89	10353	237	-638	34	-4550	4.62	9.24	3.08	9.24	-11.02	92.3	0.00
4	112	136	9589	221	-598	35	-4228	4.62	9.24	3.08	9.24	-10.24	85.8	0.00
5	112	154	9335	216	-584	35	-4117	4.62	9.24	3.08	9.24	-9.97	83.5	0.00

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= -- asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	149	89	9418	237	-638	-54	-876	4.62	9.24	3.08	9.24	-2.12	17.8	0.00
4	149	136	8719	221	-598	-48	-825	4.62	9.24	3.08	9.24	-2.00	16.7	0.00
5	149	154	8486	216	-584	-45	-803	4.62	9.24	3.08	9.24	-1.95	16.3	0.00

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= -- asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	186	89	8482	237	-638	-142	2451	4.62	9.24	9.24	3.08	-5.94	49.7	0.00
4	186	136	7849	221	-598	-130	2255	4.62	9.24	9.24	3.08	-5.46	45.8	0.00
5	186	154	7638	216	-584	-126	2194	4.62	9.24	9.24	3.08	-5.32	44.5	0.00

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	223	89	7546	237	-638	-230	5430	4.62	9.24	9.24	3.08	-13.15	110.2	0.00
4	223	136	6978	221	-598	-212	5011	4.62	9.24	9.24	3.08	-12.14	101.7	0.00
5	223	154	6789	216	-584	-206	4877	4.62	9.24	9.24	3.08	-11.81	99.0	0.00

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	260	89	6611	237	-638	-319	8062	4.62	9.24	9.24	3.08	-19.53	163.6	0.00
4	260	136	6108	221	-598	-294	7444	4.62	9.24	9.24	3.08	-18.03	151.1	0.00
5	260	154	5941	216	-584	-287	7243	4.62	9.24	9.24	3.08	-17.55	147.0	0.00

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	297	89	5675	237	-638	-407	10345	4.62	9.24	9.24	3.08	-43.22	1823.6	0.09
4	297	136	5238	221	-598	-376	9553	4.62	9.24	9.24	3.08	-39.91	1683.8	0.07
5	297	154	5092	216	-584	-367	9294	4.62	9.24	9.24	3.08	-38.83	1638.3	0.07

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	335	89	4740	237	-638	-495	12282	4.62	9.24	9.24	3.08	-51.31	2164.8	0.11
4	335	136	4367	221	-598	-459	11338	4.62	9.24	9.24	3.08	-47.36	1998.5	0.10
5	335	154	4244	216	-584	-448	11030	4.62	9.24	9.24	3.08	-46.08	1944.2	0.09

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	372	89	3804	237	-638	-583	13870	4.62	9.24	9.24	3.08	-57.94	2444.8	0.13
4	372	136	3497	221	-598	-541	12800	4.62	9.24	9.24	3.08	-53.47	2256.2	0.12
5	372	154	3395	216	-584	-528	12450	4.62	9.24	9.24	3.08	-52.01	2194.5	0.11

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 2 NI 11470 NF 11469 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 12.3500 5.8140 25.1640 kg/cm

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m				cm²			kg/cm²		mm
3	0	280	451	-599	521	-994	13590	4.62	9.24	9.24	3.08	-56.77	2395.4	0.13
4	0	315	463	-554	475	-921	12550	4.62	9.24	9.24	3.08	-52.43	2212.1	0.11
5	0	329	467	-541	460	-898	12200	4.62	9.24	9.24	3.08	-50.96	2150.4	0.11
apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	38	280	-507	-599	521	-766	13580	3.08	9.24	9.24	3.08	-56.73	2393.7	0.13
4	38	315	-429	-554	475	-710	12557	3.08	9.24	9.24	3.08	-52.45	2213.3	0.11
5	38	329	-403	-541	460	-692	12212	3.08	9.24	9.24	3.08	-51.02	2152.6	0.11
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	76	280	-1465	-599	521	-538	13205	3.08	9.24	9.24	3.08	-55.16	2327.6	0.12
4	76	315	-1320	-554	475	-499	12224	3.08	9.24	9.24	3.08	-51.06	2154.6	0.11
5	76	329	-1272	-541	460	-486	11894	3.08	9.24	9.24	3.08	-49.69	2096.5	0.11
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	114	280	-2423	-599	521	-311	12465	3.08	9.24	9.24	3.08	-52.07	2197.2	0.11
4	114	315	-2212	-554	475	-288	11551	3.08	9.24	9.24	3.08	-48.25	2036.1	0.10
5	114	329	-2142	-541	460	-280	11244	3.08	9.24	9.24	3.08	-46.97	1982.0	0.10
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	152	280	-3381	-599	521	-83	11361	3.08	9.24	9.24	3.08	-47.46	2002.6	0.10
4	152	315	-3104	-554	475	-76	10539	3.08	9.24	9.24	3.08	-44.03	1857.7	0.09
5	152	329	-3011	-541	460	-75	10264	3.08	9.24	9.24	3.08	-42.88	1809.2	0.08
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	190	280	-4339	-599	521	145	9892	9.24	3.08	9.24	3.08	-41.32	1743.6	0.08
4	190	315	-3995	-554	475	135	9188	9.24	3.08	9.24	3.08	-38.38	1619.5	0.07
5	190	329	-3881	-541	460	131	8952	9.24	3.08	9.24	3.08	-37.40	1578.0	0.07
apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	228	280	-5297	-599	521	373	8058	9.24	3.08	9.24	3.08	-19.52	163.5	0.00
4	228	315	-4887	-554	475	346	7497	9.24	3.08	9.24	3.08	-18.16	152.2	0.00
5	228	329	-4750	-541	460	337	7310	9.24	3.08	9.24	3.08	-17.71	148.3	0.00
apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	266	280	-6255	-599	521	601	5860	9.24	3.08	9.24	3.08	-14.19	118.9	0.00
4	266	315	-5778	-554	475	557	5467	9.24	3.08	9.24	3.08	-13.24	111.0	0.00
5	266	329	-5620	-541	460	543	5336	9.24	3.08	9.24	3.08	-12.93	108.3	0.00
apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	305	280	-7213	-599	521	829	3297	9.24	3.08	9.24	4.62	-7.89	66.6	0.00
4	305	315	-6670	-554	475	768	3098	9.24	3.08	9.24	4.62	-7.41	62.5	0.00
5	305	329	-6489	-541	460	748	3031	9.24	3.08	9.24	4.62	-7.25	61.2	0.00
apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	343	280	-8171	-599	521	1057	369	9.24	3.08	9.24	4.62	-0.88	7.4	0.00
4	343	315	-7561	-554	475	979	389	9.24	3.08	9.24	4.62	-0.93	7.8	0.00
5	343	329	-7359	-541	460	954	396	9.24	3.08	9.24	4.62	-0.95	8.0	0.00
apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	381	280	-9129	-599	521	1285	-2924	9.24	3.08	4.62	9.24	-7.00	59.0	0.00
4	381	315	-8453	-554	475	1190	-2660	9.24	3.08	4.62	9.24	-6.36	53.7	0.00
5	381	329	-8228	-541	460	1160	-2571	9.24	3.08	4.62	9.24	-6.15	51.9	0.00
apost= 6.16 aant= -- ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 3 NI 11469 NF 11468 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 3.0000 9.4900 4.4676 16.9576 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m				cm²			kg/cm²		mm
3	0	643	2990	-46	19	-72	-2416	3.08	4.62	3.08	4.62	-38.93	1552.6	0.08
4	0	640	2744	-43	16	-66	-2205	3.08	4.62	3.08	4.62	-35.53	1417.0	0.07
5	0	641	2663	-42	15	-64	-2135	3.08	4.62	3.08	4.62	-34.40	1372.1	0.06
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	27	643	2524	-46	19	-59	-1658	3.08	4.62	3.08	4.62	-16.01	126.7	0.00

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

4	27	640	2315	-43	16	-54	-1510	3.08	4.62	3.08	4.62	-14.57	115.4	0.00
5	27	641	2246	-42	15	-53	-1461	3.08	4.62	3.08	4.62	-14.10	111.6	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	55	643	2058	-46	19	-46	-1029	3.08	4.62	3.08	4.62	-9.93	78.6	0.00
4	55	640	1886	-43	16	-43	-933	3.08	4.62	3.08	4.62	-9.00	71.3	0.00
5	55	641	1829	-42	15	-42	-901	3.08	4.62	3.08	4.62	-8.69	68.8	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	82	643	1592	-46	19	-34	-527	3.08	4.62	3.08	4.62	-5.09	40.3	0.00
4	82	640	1457	-43	16	-31	-473	3.08	4.62	3.08	4.62	-4.57	36.2	0.00
5	82	641	1412	-42	15	-30	-455	3.08	4.62	3.08	4.62	-4.40	34.8	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	110	643	1126	-46	19	-21	-154	3.08	4.62	3.08	4.62	-1.48	11.7	0.00
4	110	640	1028	-43	16	-19	-132	3.08	4.62	3.08	4.62	-1.27	10.1	0.00
5	110	641	995	-42	15	-19	-125	3.08	4.62	3.08	4.62	-1.20	9.5	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	137	643	660	-46	19	-9	92	3.08	3.08	4.62	3.08	-0.89	7.0	0.00
4	137	640	598	-43	16	-8	91	3.08	3.08	4.62	3.08	-0.88	7.0	0.00
5	137	641	578	-42	15	-7	91	3.08	3.08	4.62	3.08	-0.88	7.0	0.00
apost= -- aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	165	643	194	-46	19	4	209	4.62	3.08	4.62	3.08	-2.02	16.0	0.00
4	165	640	169	-43	16	4	197	4.62	3.08	4.62	3.08	-1.90	15.0	0.00
5	165	641	162	-42	15	4	193	4.62	3.08	4.62	3.08	-1.86	14.7	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	192	643	-272	-46	19	16	198	4.62	3.08	4.62	3.08	-1.91	15.2	0.00
4	192	640	-260	-43	16	16	184	4.62	3.08	4.62	3.08	-1.78	14.1	0.00
5	192	641	-255	-42	15	15	180	4.62	3.08	4.62	3.08	-1.74	13.8	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	220	643	-738	-46	19	29	60	4.62	3.08	4.62	3.08	-0.57	4.6	0.00
4	220	640	-689	-43	16	27	54	4.62	3.08	4.62	3.08	-0.52	4.1	0.00
5	220	641	-672	-42	15	27	52	4.62	3.08	4.62	3.08	-0.51	4.0	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	247	643	-1204	-46	19	41	-207	4.62	3.08	3.08	4.62	-2.00	15.8	0.00
4	247	640	-1118	-43	16	39	-194	4.62	3.08	3.08	4.62	-1.88	14.8	0.00
5	247	641	-1089	-42	15	38	-190	4.62	3.08	3.08	4.62	-1.83	14.5	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	275	643	-1670	-46	19	54	-602	4.62	3.08	3.08	4.62	-5.81	46.0	0.00
4	275	640	-1547	-43	16	51	-561	4.62	3.08	3.08	4.62	-5.41	42.8	0.00
5	275	641	-1506	-42	15	50	-546	4.62	3.08	3.08	4.62	-5.27	41.7	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 4 NI 11468 NF 11467 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 3.0000 8.8400 4.1616 16.0016 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--													--
	cm		kg			kg*m				cm²			kg/cm²	mm
3	0	468	2471	373	-36	507	-756	4.62	3.08	3.08	4.62	-7.29	57.7	0.00
4	0	453	2276	352	-32	478	-699	4.62	3.08	3.08	4.62	-6.74	53.4	0.00
5	0	449	2211	345	-31	468	-679	4.62	3.08	3.08	4.62	-6.56	51.9	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	29	468	2006	373	-36	399	-106	4.62	3.08	3.08	4.62	-1.02	8.1	0.00
4	29	453	1848	352	-32	375	-100	4.62	3.08	3.08	4.62	-0.96	7.6	0.00
5	29	449	1795	345	-31	368	-98	4.62	3.08	3.08	4.62	-0.94	7.5	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	58	468	1542	373	-36	290	409	4.62	3.08	4.62	3.08	-3.95	31.3	0.00
4	58	453	1419	352	-32	273	374	4.62	3.08	4.62	3.08	-3.61	28.6	0.00
5	58	449	1378	345	-31	268	363	4.62	3.08	4.62	3.08	-3.50	27.7	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	87	468	1077	373	-36	182	789	4.62	3.08	4.62	3.08	-7.62	60.3	0.00
4	87	453	991	352	-32	171	724	4.62	3.08	4.62	3.08	-6.99	55.3	0.00
5	87	449	962	345	-31	168	703	4.62	3.08	4.62	3.08	-6.78	53.7	0.00

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	116	468	613	373	-36	74	1035	4.62	3.08	4.62	3.08	-9.99	79.1	0.00
4	116	453	562	352	-32	69	950	4.62	3.08	4.62	3.08	-9.16	72.5	0.00
5	116	449	546	345	-31	68	921	4.62	3.08	4.62	3.08	-8.89	70.4	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	145	468	148	373	-36	-34	1145	3.08	4.62	4.62	3.08	-11.05	87.5	0.00
4	145	453	134	352	-32	-33	1051	3.08	4.62	4.62	3.08	-10.14	80.3	0.00
5	145	449	130	345	-31	-32	1019	3.08	4.62	4.62	3.08	-9.84	77.9	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	174	468	-317	373	-36	-142	1120	3.08	4.62	4.62	3.08	-10.81	85.6	0.00
4	174	453	-294	352	-32	-135	1027	3.08	4.62	4.62	3.08	-9.91	78.5	0.00
5	174	449	-287	345	-31	-132	997	3.08	4.62	4.62	3.08	-9.62	76.1	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	203	468	-781	373	-36	-251	961	3.08	4.62	4.62	3.08	-9.27	73.4	0.00
4	203	453	-723	352	-32	-237	880	3.08	4.62	4.62	3.08	-8.49	67.2	0.00
5	203	449	-703	345	-31	-232	853	3.08	4.62	4.62	3.08	-8.23	65.2	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	232	468	-1246	373	-36	-359	666	3.08	4.62	4.62	3.08	-6.43	50.9	0.00
4	232	453	-1151	352	-32	-339	608	3.08	4.62	4.62	3.08	-5.86	46.4	0.00
5	232	449	-1119	345	-31	-332	588	3.08	4.62	4.62	3.08	-5.68	44.9	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	261	468	-1710	373	-36	-467	237	3.08	4.62	4.62	3.08	-2.29	18.1	0.00
4	261	453	-1580	352	-32	-441	211	3.08	4.62	4.62	3.08	-2.04	16.1	0.00
5	261	449	-1536	345	-31	-432	203	3.08	4.62	4.62	3.08	-1.96	15.5	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	290	468	-2175	373	-36	-575	-327	3.08	4.62	3.08	4.62	-3.16	25.0	0.00
4	290	453	-2008	352	-32	-543	-310	3.08	4.62	3.08	4.62	-2.99	23.7	0.00
5	290	449	-1952	345	-31	-533	-304	3.08	4.62	3.08	4.62	-2.93	23.2	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 5 NI 11602 NF 13834 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 3.0000 12.4800 5.8752 21.3552 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--													--
	cm	kg			kg*m			cm²			kg/cm²			mm
3	0	-210	5016	-75	55	-116	-3814	3.08	4.62	3.08	4.62	-61.46	2451.1	0.16
4	0	-163	4606	-68	51	-106	-3504	3.08	4.62	3.08	4.62	-56.46	2251.8	0.14
5	0	-146	4470	-66	50	-103	-3402	3.08	4.62	3.08	4.62	-54.82	2186.3	0.14
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	38	-210	4199	-75	55	-87	-2051	3.08	4.62	3.08	4.62	-33.05	1318.2	0.06
4	38	-163	3856	-68	51	-80	-1885	3.08	4.62	3.08	4.62	-18.19	144.0	0.00
5	38	-146	3743	-66	50	-78	-1831	3.08	4.62	3.08	4.62	-17.67	139.9	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	77	-210	3382	-75	55	-59	-601	3.08	4.62	3.08	4.62	-5.80	45.9	0.00
4	77	-163	3107	-68	51	-54	-553	3.08	4.62	3.08	4.62	-5.33	42.2	0.00
5	77	-146	3016	-66	50	-52	-537	3.08	4.62	3.08	4.62	-5.19	41.1	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	115	-210	2565	-75	55	-30	536	3.08	4.62	4.62	3.08	-5.18	41.0	0.00
4	115	-163	2357	-68	51	-28	493	3.08	4.62	4.62	3.08	-4.76	37.6	0.00
5	115	-146	2288	-66	50	-27	478	3.08	4.62	4.62	3.08	-4.61	36.5	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	153	-210	1748	-75	55	-1	1361	3.08	3.08	4.62	3.08	-13.14	104.0	0.00
4	153	-163	1608	-68	51	-2	1251	3.08	3.08	4.62	3.08	-12.08	95.6	0.00
5	153	-146	1561	-66	50	-2	1214	3.08	3.08	4.62	3.08	-11.72	92.8	0.00
apost= -- aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	191	-210	930	-75	55	28	1873	4.62	3.08	4.62	3.08	-18.08	143.1	0.00
4	191	-163	858	-68	51	25	1723	4.62	3.08	4.62	3.08	-16.63	131.6	0.00
5	191	-146	834	-66	50	24	1673	4.62	3.08	4.62	3.08	-16.14	127.8	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	230	-210	113	-75	55	56	2073	4.62	3.08	4.62	3.08	-33.40	1332.1	0.06

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

4	230	-163	108	-68	51	51	1908	4.62	3.08	4.62	3.08	-18.41	145.8	0.00
5	230	-146	107	-66	50	49	1853	4.62	3.08	4.62	3.08	-17.88	141.6	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	268	-210	-704	-75	55	85	1960	4.62	3.08	4.62	3.08	-18.91	149.7	0.00
4	268	-163	-641	-68	51	77	1806	4.62	3.08	4.62	3.08	-17.43	138.0	0.00
5	268	-146	-620	-66	50	74	1755	4.62	3.08	4.62	3.08	-16.94	134.1	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	306	-210	-1521	-75	55	114	1534	4.62	3.08	4.62	3.08	-14.80	117.2	0.00
4	306	-163	-1391	-68	51	103	1417	4.62	3.08	4.62	3.08	-13.68	108.3	0.00
5	306	-146	-1348	-66	50	99	1378	4.62	3.08	4.62	3.08	-13.30	105.3	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	344	-210	-2338	-75	55	142	795	4.62	3.08	4.62	3.08	-7.68	60.8	0.00
4	344	-163	-2140	-68	51	129	741	4.62	3.08	4.62	3.08	-7.16	56.6	0.00
5	344	-146	-2075	-66	50	125	724	4.62	3.08	4.62	3.08	-6.99	55.3	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	383	-210	-3155	-75	55	171	-256	4.62	4.62	3.08	4.62	-2.47	19.5	0.00
4	383	-163	-2890	-68	51	155	-221	4.62	4.62	3.08	4.62	-2.13	16.9	0.00
5	383	-146	-2802	-66	50	150	-209	4.62	4.62	3.08	4.62	-2.02	16.0	0.00
apost= 1.54 aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 6 NI 13834 NF 11473 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 3.0000 11.5700 5.4468 20.0168 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
	cm	kg			kg*m			cm²			kg/cm²			mm
3	0	-154	2524	-118	-247	-219	-345	4.62	4.62	3.08	4.62	-3.33	26.4	0.00
4	0	-101	2309	-106	-231	-199	-301	4.62	4.62	3.08	4.62	-2.91	23.0	0.00
5	0	-81	2237	-102	-226	-192	-286	4.62	4.62	3.08	4.62	-2.76	21.8	0.00
apost= 1.54 aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	34	-154	1848	-118	-247	-179	393	3.08	4.62	4.62	3.08	-3.80	30.0	0.00
4	34	-101	1688	-106	-231	-163	374	3.08	4.62	4.62	3.08	-3.61	28.6	0.00
5	34	-81	1634	-102	-226	-158	368	3.08	4.62	4.62	3.08	-3.56	28.1	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	68	-154	1171	-118	-247	-140	903	3.08	4.62	4.62	3.08	-8.72	69.0	0.00
4	68	-101	1067	-106	-231	-127	839	3.08	4.62	4.62	3.08	-8.10	64.1	0.00
5	68	-81	1031	-102	-226	-123	819	3.08	4.62	4.62	3.08	-7.90	62.5	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	101	-154	495	-118	-247	-100	1185	3.08	4.62	4.62	3.08	-11.44	90.5	0.00
4	101	-101	445	-106	-231	-91	1095	3.08	4.62	4.62	3.08	-10.56	83.6	0.00
5	101	-81	429	-102	-226	-89	1065	3.08	4.62	4.62	3.08	-10.28	81.4	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	135	-154	-182	-118	-247	-60	1238	3.08	4.62	4.62	3.08	-11.95	94.6	0.00
4	135	-101	-176	-106	-231	-56	1140	3.08	4.62	4.62	3.08	-11.00	87.1	0.00
5	135	-81	-174	-102	-226	-54	1108	3.08	4.62	4.62	3.08	-10.69	84.7	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	169	-154	-858	-118	-247	-20	1062	3.08	4.62	4.62	3.08	-10.25	81.2	0.00
4	169	-101	-797	-106	-231	-20	976	3.08	4.62	4.62	3.08	-9.42	74.5	0.00
5	169	-81	-777	-102	-226	-19	947	3.08	4.62	4.62	3.08	-9.14	72.4	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	203	-154	-1534	-118	-247	19	658	4.62	3.08	4.62	3.08	-6.35	50.3	0.00
4	203	-101	-1418	-106	-231	16	601	4.62	3.08	4.62	3.08	-5.80	45.9	0.00
5	203	-81	-1380	-102	-226	15	583	4.62	3.08	4.62	3.08	-5.62	44.5	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	237	-154	-2211	-118	-247	59	25	4.62	3.08	4.62	3.08	-0.25	1.9	0.00
4	237	-101	-2039	-106	-231	52	17	4.62	3.08	4.62	3.08	-0.16	1.3	0.00
5	237	-81	-1983	-102	-226	50	15	4.62	3.08	4.62	3.08	-0.14	1.1	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	270	-154	-2887	-118	-247	99	-836	4.62	3.08	3.08	4.62	-8.07	63.9	0.00
4	270	-101	-2661	-106	-231	88	-777	4.62	3.08	3.08	4.62	-7.50	59.4	0.00
5	270	-81	-2585	-102	-226	84	-757	4.62	3.08	3.08	4.62	-7.31	57.9	0.00

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	304	-154	-3564	-118	-247	138	-1926	4.62	3.08	3.08	4.62	-18.59	147.1	0.00
4	304	-101	-3282	-106	-231	124	-1781	4.62	3.08	3.08	4.62	-17.19	136.1	0.00
5	304	-81	-3188	-102	-226	119	-1733	4.62	3.08	3.08	4.62	-16.72	132.4	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	338	-154	-4240	-118	-247	178	-3244	4.62	3.08	3.08	4.62	-52.27	2084.8	0.13
4	338	-101	-3903	-106	-231	159	-2995	4.62	3.08	3.08	4.62	-48.26	1924.7	0.11
5	338	-81	-3791	-102	-226	153	-2912	4.62	3.08	3.08	4.62	-46.92	1871.4	0.11
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 7 NI 11473 NF 11470 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 3.0000 11.5700 5.4468 20.0168 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm		kg			kg*m				cm²			kg/cm²	mm
3	0	-636	4899	217	38	399	-3562	4.62	3.08	3.08	4.62	-57.40	2289.1	0.15
4	0	-550	4513	202	38	371	-3281	4.62	3.08	3.08	4.62	-52.87	2108.5	0.13
5	0	-521	4385	197	38	362	-3187	4.62	3.08	3.08	4.62	-51.36	2048.1	0.13
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	35	-636	4191	217	38	322	-1954	4.62	3.08	3.08	4.62	-18.86	149.3	0.00
4	35	-550	3862	202	38	299	-1799	4.62	3.08	3.08	4.62	-17.36	137.4	0.00
5	35	-521	3754	197	38	292	-1747	4.62	3.08	3.08	4.62	-16.86	133.5	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	71	-636	3482	217	38	245	-596	4.62	3.08	3.08	4.62	-5.75	45.5	0.00
4	71	-550	3212	202	38	228	-547	4.62	3.08	3.08	4.62	-5.28	41.8	0.00
5	71	-521	3122	197	38	222	-530	4.62	3.08	3.08	4.62	-5.12	40.5	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	106	-636	2774	217	38	168	511	4.62	3.08	4.62	3.08	-4.93	39.0	0.00
4	106	-550	2561	202	38	156	475	4.62	3.08	4.62	3.08	-4.58	36.3	0.00
5	106	-521	2491	197	38	153	463	4.62	3.08	4.62	3.08	-4.47	35.4	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	142	-636	2065	217	38	91	1367	4.62	3.08	4.62	3.08	-13.19	104.4	0.00
4	142	-550	1911	202	38	85	1266	4.62	3.08	4.62	3.08	-12.22	96.7	0.00
5	142	-521	1859	197	38	83	1233	4.62	3.08	4.62	3.08	-11.90	94.2	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	177	-636	1356	217	38	14	1972	4.62	3.08	4.62	3.08	-19.04	150.7	0.00
4	177	-550	1260	202	38	13	1827	4.62	3.08	4.62	3.08	-17.64	139.6	0.00
5	177	-521	1228	197	38	13	1779	4.62	3.08	4.62	3.08	-17.17	135.9	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	212	-636	648	217	38	-63	2327	3.08	4.62	4.62	3.08	-37.50	1495.4	0.08
4	212	-550	609	202	38	-58	2158	3.08	4.62	4.62	3.08	-34.78	1387.0	0.06
5	212	-521	597	197	38	-57	2102	3.08	4.62	4.62	3.08	-33.87	1350.9	0.06
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	248	-636	-61	217	38	-140	2431	3.08	4.62	4.62	3.08	-39.17	1562.2	0.08
4	248	-550	-41	202	38	-130	2259	3.08	4.62	4.62	3.08	-36.40	1451.7	0.07
5	248	-521	-35	197	38	-127	2201	3.08	4.62	4.62	3.08	-35.47	1414.8	0.07
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	283	-636	-769	217	38	-217	2284	3.08	4.62	4.62	3.08	-36.80	1467.8	0.07
4	283	-550	-692	202	38	-201	2129	3.08	4.62	4.62	3.08	-34.31	1368.3	0.06
5	283	-521	-666	197	38	-196	2077	3.08	4.62	4.62	3.08	-33.48	1335.0	0.06
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	319	-636	-1477	217	38	-294	1886	3.08	4.62	4.62	3.08	-18.21	144.1	0.00
4	319	-550	-1342	202	38	-273	1769	3.08	4.62	4.62	3.08	-17.08	135.2	0.00
5	319	-521	-1298	197	38	-266	1730	3.08	4.62	4.62	3.08	-16.70	132.2	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	354	-636	-2186	217	38	-371	1238	4.62	4.62	4.62	3.08	-11.95	94.6	0.00
4	354	-550	-1993	202	38	-344	1179	4.62	4.62	4.62	3.08	-11.38	90.1	0.00
5	354	-521	-1929	197	38	-336	1159	4.62	4.62	4.62	3.08	-11.19	88.6	0.00
apost= 1.54 aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 8 NI 11470 NF 11410 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)														

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 11.5700 5.4468 20.0168 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm

3	0	-1471	1167	26	309	41	2397	4.62	4.62	4.62	3.08	-38.63	1540.4	0.08
4	0	-1325	1042	23	289	36	2251	4.62	4.62	4.62	3.08	-36.27	1446.6	0.07
5	0	-1277	1000	22	282	34	2203	4.62	4.62	4.62	3.08	-35.50	1415.8	0.07

apost= 1.54 aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	35	-1471	465	26	309	31	2683	4.62	3.08	4.62	3.08	-43.24	1724.3	0.10
4	35	-1325	397	23	289	27	2503	4.62	3.08	4.62	3.08	-40.34	1608.7	0.09
5	35	-1277	374	22	282	26	2444	4.62	3.08	4.62	3.08	-39.38	1570.5	0.08

apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	70	-1471	-237	26	309	22	2723	4.62	3.08	4.62	3.08	-43.88	1750.0	0.10
4	70	-1325	-247	23	289	19	2529	4.62	3.08	4.62	3.08	-40.76	1625.5	0.09
5	70	-1277	-251	22	282	18	2465	4.62	3.08	4.62	3.08	-39.73	1584.3	0.08

apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	105	-1471	-939	26	309	13	2517	4.62	3.08	4.62	3.08	-40.56	1617.6	0.09
4	105	-1325	-892	23	289	11	2330	4.62	3.08	4.62	3.08	-37.54	1497.1	0.08
5	105	-1277	-877	22	282	10	2267	4.62	3.08	4.62	3.08	-36.54	1457.1	0.07

apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	140	-1471	-1641	26	309	4	2065	4.62	3.08	4.62	3.08	-33.27	1326.9	0.06
4	140	-1325	-1536	23	289	3	1904	4.62	3.08	4.62	3.08	-18.37	145.5	0.00
5	140	-1277	-1502	22	282	2	1850	4.62	3.08	4.62	3.08	-17.86	141.4	0.00

apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	175	-1471	-2343	26	309	-5	1366	3.08	3.08	4.62	3.08	-13.19	104.4	0.00
4	175	-1325	-2181	23	289	-5	1252	3.08	3.08	4.62	3.08	-12.08	95.6	0.00
5	175	-1277	-2128	22	282	-6	1214	3.08	3.08	4.62	3.08	-11.71	92.7	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	210	-1471	-3044	26	309	-15	422	3.08	4.62	4.62	3.08	-4.07	32.2	0.00
4	210	-1325	-2826	23	289	-14	374	3.08	4.62	4.62	3.08	-3.61	28.6	0.00
5	210	-1277	-2753	22	282	-13	358	3.08	4.62	4.62	3.08	-3.45	27.3	0.00

apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	245	-1471	-3746	26	309	-24	-769	3.08	4.62	3.08	4.62	-7.42	58.7	0.00
4	245	-1325	-3470	23	289	-22	-730	3.08	4.62	3.08	4.62	-7.05	55.8	0.00
5	245	-1277	-3379	22	282	-21	-717	3.08	4.62	3.08	4.62	-6.92	54.8	0.00

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	281	-1471	-4448	26	309	-33	-2205	3.08	4.62	3.08	4.62	-35.54	1417.2	0.07
4	281	-1325	-4115	23	289	-30	-2060	3.08	4.62	3.08	4.62	-33.20	1323.9	0.06
5	281	-1277	-4004	22	282	-29	-2012	3.08	4.62	3.08	4.62	-19.42	153.7	0.00

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	316	-1471	-5150	26	309	-42	-3888	3.08	4.62	3.08	4.62	-62.65	2498.7	0.16
4	316	-1325	-4759	23	289	-38	-3616	3.08	4.62	3.08	4.62	-58.27	2323.8	0.15
5	316	-1277	-4630	22	282	-37	-3526	3.08	4.62	3.08	4.62	-56.82	2265.9	0.14

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	351	-1471	-5852	26	309	-51	-5817	3.08	4.62	3.08	6.16	-84.78	2835.5	0.17
4	351	-1325	-5404	23	289	-47	-5398	3.08	4.62	3.08	6.16	-78.68	2631.3	0.15
5	351	-1277	-5255	22	282	-45	-5259	3.08	4.62	3.08	6.16	-76.65	2563.5	0.15

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 9 NI 11286 NF 13834 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 12.0250 5.6610 24.6860 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm

3	0	-554	12590	155	164	415	-14670	9.24	3.08	4.62	9.24	-59.31	2576.0	0.14
4	0	-458	11690	135	151	368	-13630	9.24	3.08	4.62	9.24	-55.10	2393.4	0.13
5	0	-424	11390	129	146	353	-13280	9.24	3.08	4.62	9.24	-53.69	2332.0	0.12

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

apost= 6.16 aant= -- ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	37	-554	11672	155	164	358	-10162	9.24	3.08	4.62	9.24	-41.08	1784.5	0.08
4	37	-458	10835	135	151	318	-9445	9.24	3.08	4.62	9.24	-38.18	1658.5	0.07
5	37	-424	10556	129	146	305	-9203	9.24	3.08	4.62	9.24	-37.21	1616.0	0.07
apost= 6.16 aant= -- ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	74	-554	10754	155	164	300	-5995	9.24	3.08	4.62	9.24	-14.34	121.1	0.00
4	74	-458	9981	135	151	268	-5577	9.24	3.08	4.62	9.24	-13.34	112.6	0.00
5	74	-424	9723	129	146	257	-5436	9.24	3.08	4.62	9.24	-13.01	109.8	0.00
apost= 6.16 aant= -- ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	112	-554	9836	155	164	243	-2170	9.24	3.08	3.08	9.24	-5.26	44.0	0.00
4	112	-458	9126	135	151	218	-2027	9.24	3.08	3.08	9.24	-4.91	41.1	0.00
5	112	-424	8889	129	146	209	-1978	9.24	3.08	3.08	9.24	-4.79	40.1	0.00
apost= 6.16 aant= -- ainf= -- asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	149	-554	8918	155	164	186	1315	9.24	3.08	9.24	3.08	-3.19	26.7	0.00
4	149	-458	8271	135	151	167	1205	9.24	3.08	9.24	3.08	-2.92	24.5	0.00
5	149	-424	8055	129	146	161	1170	9.24	3.08	9.24	3.08	-2.83	23.7	0.00
apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	186	-554	8001	155	164	128	4459	9.24	3.08	9.24	3.08	-10.80	90.5	0.00
4	186	-458	7417	135	151	117	4120	9.24	3.08	9.24	3.08	-9.98	83.6	0.00
5	186	-424	7222	129	146	113	4007	9.24	3.08	9.24	3.08	-9.71	81.3	0.00
apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	223	-554	7083	155	164	71	7261	9.24	3.08	9.24	3.08	-17.59	147.4	0.00
4	223	-458	6562	135	151	67	6717	9.24	3.08	9.24	3.08	-16.27	136.3	0.00
5	223	-424	6388	129	146	65	6536	9.24	3.08	9.24	3.08	-15.83	132.6	0.00
apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	260	-554	6165	155	164	13	9722	9.24	3.08	9.24	3.08	-40.61	1713.7	0.08
4	260	-458	5707	135	151	17	8997	9.24	3.08	9.24	3.08	-37.58	1585.9	0.07
5	260	-424	5554	129	146	18	8754	9.24	3.08	9.24	3.08	-36.57	1543.0	0.06
apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	297	-554	5247	155	164	-44	11843	3.08	9.24	9.24	3.08	-49.47	2087.5	0.11
4	297	-458	4852	135	151	-34	10959	3.08	9.24	9.24	3.08	-45.78	1931.7	0.09
5	297	-424	4720	129	146	-30	10662	3.08	9.24	9.24	3.08	-44.54	1879.4	0.09
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	335	-554	4329	155	164	-102	13622	3.08	9.24	9.24	3.08	-56.90	2401.1	0.13
4	335	-458	3998	135	151	-84	12603	3.08	9.24	9.24	3.08	-52.65	2221.5	0.12
5	335	-424	3887	129	146	-78	12261	3.08	9.24	9.24	3.08	-51.22	2161.2	0.11
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	372	-554	3411	155	164	-159	15060	9.24	9.24	9.24	3.08	-62.91	2654.6	0.15
4	372	-458	3143	135	151	-134	13930	9.24	9.24	9.24	3.08	-58.19	2455.4	0.13
5	372	-424	3053	129	146	-126	13550	9.24	9.24	9.24	3.08	-56.60	2388.4	0.13

apost= 6.16 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 10 NI 13834 NF 11887 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 12.0250 5.6610 24.6860 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	-512	-2269	211	75	231	15360	9.24	9.24	9.24	3.08	-64.16	2707.4	0.15
4	0	-420	-2056	198	71	220	14210	9.24	9.24	9.24	3.08	-59.36	2504.7	0.14
5	0	-388	-1985	193	69	216	13830	9.24	9.24	9.24	3.08	-57.77	2437.8	0.13
apost= 6.16 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	37	-512	-3176	211	75	153	14361	9.24	3.08	9.24	3.08	-59.99	2531.3	0.14
4	37	-420	-2900	198	71	147	13300	9.24	3.08	9.24	3.08	-55.56	2344.3	0.12
5	37	-388	-2808	193	69	145	12950	9.24	3.08	9.24	3.08	-54.10	2282.6	0.12
apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	73	-512	-4083	211	75	76	13029	9.24	3.08	9.24	3.08	-54.43	2296.5	0.12
4	73	-420	-3745	198	71	75	12080	9.24	3.08	9.24	3.08	-50.46	2129.3	0.11
5	73	-388	-3632	193	69	74	11767	9.24	3.08	9.24	3.08	-49.15	2074.1	0.10
apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

3	110	-512	-4990	211	75	-2	11363	3.08	3.08	9.24	3.08	-47.47	2003.0	0.10
4	110	-420	-4589	198	71	2	10550	3.08	3.08	9.24	3.08	-44.07	1859.6	0.09
5	110	-388	-4456	193	69	3	10281	3.08	3.08	9.24	3.08	-42.95	1812.3	0.08
apost= -- aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	147	-512	-5897	211	75	-79	9365	3.08	9.24	9.24	3.08	-39.12	1650.7	0.07
4	147	-420	-5434	198	71	-70	8710	3.08	9.24	9.24	3.08	-36.38	1535.2	0.06
5	147	-388	-5279	193	69	-68	8494	3.08	9.24	9.24	3.08	-35.48	1497.1	0.06
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	184	-512	-6804	211	75	-157	7034	3.08	9.24	9.24	3.08	-17.04	142.7	0.00
4	184	-420	-6278	198	71	-143	6559	3.08	9.24	9.24	3.08	-15.89	133.1	0.00
5	184	-388	-6103	193	69	-138	6403	3.08	9.24	9.24	3.08	-15.51	130.0	0.00
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	220	-512	-7712	211	75	-234	4369	3.08	9.24	9.24	3.08	-10.58	88.7	0.00
4	220	-420	-7122	198	71	-216	4099	3.08	9.24	9.24	3.08	-9.93	83.2	0.00
5	220	-388	-6926	193	69	-209	4011	3.08	9.24	9.24	3.08	-9.72	81.4	0.00
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	257	-512	-8619	211	75	-312	1372	3.08	9.24	9.24	3.08	-3.32	27.8	0.00
4	257	-420	-7967	198	71	-288	1328	3.08	9.24	9.24	3.08	-3.22	27.0	0.00
5	257	-388	-7749	193	69	-280	1315	3.08	9.24	9.24	3.08	-3.19	26.7	0.00
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	294	-512	-9526	211	75	-389	-1958	3.08	9.24	4.62	9.24	-4.69	39.5	0.00
4	294	-420	-8811	198	71	-361	-1752	3.08	9.24	4.62	9.24	-4.19	35.4	0.00
5	294	-388	-8573	193	69	-351	-1682	3.08	9.24	4.62	9.24	-4.02	34.0	0.00
apost= -- aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	331	-512	-10433	211	75	-467	-5622	3.08	9.24	4.62	9.24	-13.45	113.5	0.00
4	331	-420	-9656	198	71	-433	-5143	3.08	9.24	4.62	9.24	-12.31	103.9	0.00
5	331	-388	-9397	193	69	-422	-4982	3.08	9.24	4.62	9.24	-11.92	100.6	0.00
apost= -- aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	367	-512	-11340	211	75	-544	-9618	3.08	9.24	4.62	9.24	-38.88	1688.9	0.07
4	367	-420	-10500	198	71	-506	-8844	3.08	9.24	4.62	9.24	-35.76	1553.0	0.06
5	367	-388	-10220	193	69	-493	-8585	3.08	9.24	4.62	9.24	-34.71	1507.5	0.06
apost= -- aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 11 NI 11411 NF 11469 SEZ. Rp B= 50.0 H= 80.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 10.0000 11.3100 5.3244 26.6344 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC x [Fx] [Fy] [Fz] [Mx] [My] Mz [APOST] [AANT] AINF ASUP Sc Sf w														
--- cm kg kg*m cm² kg/cm² mm														
3	0	-2892	17370	147	-139	-20	-19570	3.08	13.85	7.70	13.85	-46.28	1990.6	0.10
4	0	-2578	16250	138	-125	-28	-18280	3.08	13.85	7.70	13.85	-43.23	1859.4	0.09
5	0	-2474	15870	136	-120	-31	-17860	3.08	13.85	7.70	13.85	-42.24	1816.6	0.08
apost= -- aant= 10.78 ainf= 4.62 asup= 10.78 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	35	-2892	16437	147	-139	-71	-13641	3.08	13.85	7.70	13.85	-19.79	169.1	0.00
4	35	-2578	15372	138	-125	-77	-12738	3.08	13.85	7.70	13.85	-18.48	157.9	0.00
5	35	-2474	15011	136	-120	-78	-12445	3.08	13.85	7.70	13.85	-18.06	154.2	0.00
apost= -- aant= 10.78 ainf= 4.62 asup= 10.78 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	70	-2892	15503	147	-139	-123	-8040	3.08	13.85	7.70	13.85	-11.66	99.6	0.00
4	70	-2578	14493	138	-125	-125	-7503	3.08	13.85	7.70	13.85	-10.89	93.0	0.00
5	70	-2474	14152	136	-120	-126	-7332	3.08	13.85	7.70	13.85	-10.64	90.9	0.00
apost= -- aant= 10.78 ainf= 4.62 asup= 10.78 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	105	-2892	14569	147	-139	-175	-2766	3.08	13.85	3.08	13.85	-4.12	34.7	0.00
4	105	-2578	13615	138	-125	-174	-2577	3.08	13.85	3.08	13.85	-3.84	32.3	0.00
5	105	-2474	13292	136	-120	-173	-2519	3.08	13.85	3.08	13.85	-3.75	31.6	0.00
apost= -- aant= 10.78 ainf= -- asup= 10.78 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	140	-2892	13636	147	-139	-226	2180	3.08	13.85	13.85	3.08	-3.25	27.3	0.00
4	140	-2578	12737	138	-125	-222	2042	3.08	13.85	13.85	3.08	-3.04	25.6	0.00
5	140	-2474	12433	136	-120	-221	1992	3.08	13.85	13.85	3.08	-2.97	25.0	0.00
apost= -- aant= 10.78 ainf= 10.78 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	175	-2892	12703	147	-139	-278	6799	3.08	13.85	13.85	3.08	-10.13	85.2	0.00
4	175	-2578	11859	138	-125	-271	6353	3.08	13.85	13.85	3.08	-9.46	79.6	0.00
5	175	-2474	11574	136	-120	-268	6201	3.08	13.85	13.85	3.08	-9.24	77.7	0.00

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

apost= -- aant= 10.78 ainf= 10.78 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	210	-2892	11769	147	-139	-330	11090	3.08	13.85	13.85	3.08	-16.52	139.0	0.00
4	210	-2578	10980	138	-125	-319	10356	3.08	13.85	13.85	3.08	-15.43	129.8	0.00
5	210	-2474	10715	136	-120	-316	10110	3.08	13.85	13.85	3.08	-15.06	126.7	0.00
apost= -- aant= 10.78 ainf= 10.78 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	245	-2892	10836	147	-139	-382	15054	3.08	13.85	13.85	3.08	-38.20	1544.8	0.06
4	245	-2578	10102	138	-125	-368	14051	3.08	13.85	13.85	3.08	-35.65	1442.0	0.06
5	245	-2474	9856	136	-120	-364	13717	3.08	13.85	13.85	3.08	-34.80	1407.6	0.05
apost= -- aant= 10.78 ainf= 10.78 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	281	-2892	9902	147	-139	-433	18690	3.08	13.85	13.85	3.08	-47.42	1918.0	0.09
4	281	-2578	9224	138	-125	-416	17439	3.08	13.85	13.85	3.08	-44.25	1789.6	0.08
5	281	-2474	8996	136	-120	-411	17022	3.08	13.85	13.85	3.08	-43.19	1746.9	0.08
apost= -- aant= 10.78 ainf= 10.78 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	316	-2892	8968	147	-139	-485	21999	3.08	13.85	13.85	3.08	-55.82	2257.6	0.12
4	316	-2578	8345	138	-125	-465	20518	3.08	13.85	13.85	3.08	-52.06	2105.6	0.11
5	316	-2474	8137	136	-120	-459	20027	3.08	13.85	13.85	3.08	-50.82	2055.2	0.10
apost= -- aant= 10.78 ainf= 10.78 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	351	-2892	8035	147	-139	-537	24980	13.85	13.85	13.85	3.08	-63.38	2563.5	0.14
4	351	-2578	7467	138	-125	-513	23290	13.85	13.85	13.85	3.08	-59.10	2390.1	0.13
5	351	-2474	7278	136	-120	-506	22730	13.85	13.85	13.85	3.08	-57.68	2332.6	0.12
apost= 10.78 aant= 10.78 ainf= 10.78 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 12 NI 11469 NF 11472 SEZ. Rp B= 50.0 H= 80.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 10.0000 11.3100 5.3244 26.6344 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	-3445	-4084	511	369	820	25480	13.85	13.85	13.85	3.08	-64.65	2614.8	0.14
4	0	-3090	-3731	463	329	743	23750	13.85	13.85	13.85	3.08	-60.26	2437.3	0.13
5	0	-2973	-3613	448	315	718	23170	13.85	13.85	13.85	3.08	-58.79	2377.8	0.13
apost= 10.78 aant= 10.78 ainf= 10.78 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	35	-3445	-5027	511	369	639	23868	13.85	3.08	13.85	3.08	-60.56	2449.4	0.13
4	35	-3090	-4617	463	329	579	22273	13.85	3.08	13.85	3.08	-56.51	2285.7	0.12
5	35	-2973	-4481	448	315	560	21738	13.85	3.08	13.85	3.08	-55.16	2230.8	0.12
apost= 10.78 aant= -- ainf= 10.78 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	71	-3445	-5969	511	369	458	21923	13.85	3.08	13.85	3.08	-55.63	2249.8	0.12
4	71	-3090	-5503	463	329	415	20482	13.85	3.08	13.85	3.08	-51.97	2101.9	0.11
5	71	-2973	-5348	448	315	401	19999	13.85	3.08	13.85	3.08	-50.75	2052.4	0.10
apost= 10.78 aant= -- ainf= 10.78 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	106	-3445	-6912	511	369	278	19643	13.85	3.08	13.85	3.08	-49.84	2015.9	0.10
4	106	-3090	-6389	463	329	251	18377	13.85	3.08	13.85	3.08	-46.63	1885.9	0.09
5	106	-2973	-6216	448	315	243	17953	13.85	3.08	13.85	3.08	-45.56	1842.4	0.09
apost= 10.78 aant= -- ainf= 10.78 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	142	-3445	-7854	511	369	97	17030	13.85	3.08	13.85	3.08	-43.21	1747.7	0.08
4	142	-3090	-7275	463	329	87	15959	13.85	3.08	13.85	3.08	-40.49	1637.7	0.07
5	142	-2973	-7084	448	315	84	15601	13.85	3.08	13.85	3.08	-39.59	1601.0	0.07
apost= 10.78 aant= -- ainf= 10.78 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	177	-3445	-8797	511	369	-84	14084	3.08	13.85	13.85	3.08	-35.74	1445.3	0.06
4	177	-3090	-8161	463	329	-77	13227	3.08	13.85	13.85	3.08	-19.70	165.7	0.00
5	177	-2973	-7952	448	315	-74	12941	3.08	13.85	13.85	3.08	-19.28	162.1	0.00
apost= -- aant= 10.78 ainf= 10.78 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	212	-3445	-9740	511	369	-265	10804	3.08	13.85	13.85	3.08	-16.09	135.4	0.00
4	212	-3090	-9046	463	329	-241	10181	3.08	13.85	13.85	3.08	-15.17	127.6	0.00
5	212	-2973	-8819	448	315	-233	9974	3.08	13.85	13.85	3.08	-14.86	125.0	0.00
apost= -- aant= 10.78 ainf= 10.78 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	248	-3445	-10682	511	369	-445	7190	3.08	13.85	13.85	3.08	-10.71	90.1	0.00
4	248	-3090	-9932	463	329	-405	6822	3.08	13.85	13.85	3.08	-10.16	85.5	0.00
5	248	-2973	-9687	448	315	-391	6701	3.08	13.85	13.85	3.08	-9.98	84.0	0.00
apost= -- aant= 10.78 ainf= 10.78 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

3	283	-3445	-11625	511	369	-626	3243	3.08	13.85	13.85	7.70	-4.70	40.2	0.00
4	283	-3090	-10818	463	329	-569	3149	3.08	13.85	13.85	7.70	-4.57	39.0	0.00
5	283	-2973	-10555	448	315	-550	3120	3.08	13.85	13.85	7.70	-4.53	38.7	0.00

apost= -- aant= 10.78 ainf= 10.78 asup= 4.62 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	319	-3445	-12567	511	369	-807	-1038	3.08	13.85	7.70	13.85	-1.51	12.9	0.00
4	319	-3090	-11704	463	329	-732	-837	3.08	13.85	7.70	13.85	-1.21	10.4	0.00
5	319	-2973	-11422	448	315	-708	-767	3.08	13.85	7.70	13.85	-1.11	9.5	0.00

apost= -- aant= 10.78 ainf= 4.62 asup= 10.78 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	354	-3445	-13510	511	369	-987	-5653	3.08	13.85	7.70	13.85	-8.20	70.1	0.00
4	354	-3090	-12590	463	329	-896	-5137	3.08	13.85	7.70	13.85	-7.45	63.7	0.00
5	354	-2973	-12290	448	315	-867	-4962	3.08	13.85	7.70	13.85	-7.20	61.5	0.00

apost= -- aant= 10.78 ainf= 4.62 asup= 10.78 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 13 NI 11412 NF 11468 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 11.1800 5.2632 23.4432 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm

3	0	-471	11450	-64	98	-206	-12400	3.08	9.24	4.62	9.24	-50.13	2177.4	0.11
4	0	-309	10680	-49	90	-173	-11590	3.08	9.24	4.62	9.24	-46.86	2035.2	0.10
5	0	-254	10430	-43	88	-162	-11320	3.08	9.24	4.62	9.24	-45.77	1987.8	0.10

apost= -- aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	35	-471	10628	-64	98	-183	-8530	3.08	9.24	4.62	9.24	-34.49	1497.8	0.06
4	35	-309	9914	-49	90	-156	-7978	3.08	9.24	4.62	9.24	-19.09	161.1	0.00
5	35	-254	9682	-43	88	-147	-7794	3.08	9.24	4.62	9.24	-18.65	157.4	0.00

apost= -- aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	70	-471	9805	-64	98	-161	-4948	3.08	9.24	4.62	9.24	-11.84	99.9	0.00
4	70	-309	9147	-49	90	-139	-4635	3.08	9.24	4.62	9.24	-11.09	93.6	0.00
5	70	-254	8933	-43	88	-132	-4531	3.08	9.24	4.62	9.24	-10.84	91.5	0.00

apost= -- aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	105	-471	8983	-64	98	-138	-1654	3.08	9.24	3.08	9.24	-4.01	33.6	0.00
4	105	-309	8381	-49	90	-122	-1561	3.08	9.24	3.08	9.24	-3.78	31.7	0.00
5	105	-254	8185	-43	88	-117	-1530	3.08	9.24	3.08	9.24	-3.71	31.1	0.00

apost= -- aant= 6.16 ainf= -- asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	140	-471	8161	-64	98	-116	1351	3.08	9.24	9.24	3.08	-3.27	27.4	0.00
4	140	-309	7615	-49	90	-105	1244	3.08	9.24	9.24	3.08	-3.01	25.2	0.00
5	140	-254	7436	-43	88	-102	1208	3.08	9.24	9.24	3.08	-2.93	24.5	0.00

apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	175	-471	7339	-64	98	-93	4068	3.08	9.24	9.24	3.08	-9.85	82.6	0.00
4	175	-309	6848	-49	90	-88	3780	3.08	9.24	9.24	3.08	-9.16	76.7	0.00
5	175	-254	6688	-43	88	-87	3685	3.08	9.24	9.24	3.08	-8.93	74.8	0.00

apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	210	-471	6516	-64	98	-70	6497	3.08	9.24	9.24	3.08	-15.74	131.9	0.00
4	210	-309	6082	-49	90	-71	6048	3.08	9.24	9.24	3.08	-14.65	122.7	0.00
5	210	-254	5940	-43	88	-72	5898	3.08	9.24	9.24	3.08	-14.29	119.7	0.00

apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	245	-471	5694	-64	98	-48	8638	3.08	9.24	9.24	3.08	-36.08	1522.5	0.06
4	245	-309	5316	-49	90	-54	8047	3.08	9.24	9.24	3.08	-19.49	163.3	0.00
5	245	-254	5191	-43	88	-57	7850	3.08	9.24	9.24	3.08	-19.01	159.3	0.00

apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	281	-471	4872	-64	98	-25	10490	3.08	9.24	9.24	3.08	-43.82	1849.0	0.09
4	281	-309	4550	-49	90	-37	9777	3.08	9.24	9.24	3.08	-40.84	1723.3	0.08
5	281	-254	4443	-43	88	-41	9539	3.08	9.24	9.24	3.08	-39.85	1681.4	0.07

apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	316	-471	4049	-64	98	-3	12054	3.08	9.24	9.24	3.08	-50.35	2124.7	0.11
4	316	-309	3783	-49	90	-20	11238	3.08	9.24	9.24	3.08	-46.94	1980.8	0.10
5	316	-254	3694	-43	88	-26	10966	3.08	9.24	9.24	3.08	-45.81	1932.9	0.09

apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	351	-471	3227	-64	98	20	13330	3.08	9.24	9.24	3.08	-55.68	2349.6	0.12
4	351	-309	3017	-49	90	-3	12430	3.08	9.24	9.24	3.08	-51.93	2191.0	0.11
5	351	-254	2946	-43	88	-11	12130	3.08	9.24	9.24	3.08	-50.67	2138.1	0.11

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 14 NI 11468 NF 11454 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 11.1800 5.2632 23.4432 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--													--
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	-889	-914	-239	-55	-433	13380	3.08	9.24	9.24	3.08	-55.89	2358.4	0.13
4	0	-703	-807	-236	-48	-430	12480	3.08	9.24	9.24	3.08	-52.13	2199.8	0.11
5	0	-640	-771	-235	-45	-430	12170	3.08	9.24	9.24	3.08	-50.84	2145.2	0.11

apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	35	-889	-1743	-239	-55	-348	12910	3.08	9.24	9.24	3.08	-53.93	2275.6	0.12
4	35	-703	-1580	-236	-48	-346	12057	3.08	9.24	9.24	3.08	-50.37	2125.3	0.11
5	35	-640	-1526	-235	-45	-346	11764	3.08	9.24	9.24	3.08	-49.14	2073.6	0.10

apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	71	-889	-2573	-239	-55	-264	12147	3.08	9.24	9.24	3.08	-50.74	2141.1	0.11
4	71	-703	-2354	-236	-48	-263	11361	3.08	9.24	9.24	3.08	-47.46	2002.5	0.10
5	71	-640	-2281	-235	-45	-263	11091	3.08	9.24	9.24	3.08	-46.33	1954.9	0.10

apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	106	-889	-3403	-239	-55	-179	11090	3.08	9.24	9.24	3.08	-46.33	1954.8	0.10
4	106	-703	-3128	-236	-48	-180	10390	3.08	9.24	9.24	3.08	-43.40	1831.4	0.09
5	106	-640	-3036	-235	-45	-180	10150	3.08	9.24	9.24	3.08	-42.40	1789.1	0.08

apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	142	-889	-4233	-239	-55	-94	9739	3.08	9.24	9.24	3.08	-40.68	1716.7	0.08
4	142	-703	-3902	-236	-48	-96	9146	3.08	9.24	9.24	3.08	-38.21	1612.1	0.07
5	142	-640	-3792	-235	-45	-97	8942	3.08	9.24	9.24	3.08	-37.36	1576.2	0.07

apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	177	-889	-5062	-239	-55	-9	8095	3.08	9.24	9.24	3.08	-19.61	164.3	0.00
4	177	-703	-4676	-236	-48	-13	7628	3.08	9.24	9.24	3.08	-18.48	154.8	0.00
5	177	-640	-4547	-235	-45	-14	7467	3.08	9.24	9.24	3.08	-18.09	151.5	0.00

apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	212	-889	-5892	-239	-55	75	6157	9.24	3.08	9.24	3.08	-14.91	124.9	0.00
4	212	-703	-5450	-236	-48	71	5835	9.24	3.08	9.24	3.08	-14.14	118.4	0.00
5	212	-640	-5302	-235	-45	69	5725	9.24	3.08	9.24	3.08	-13.87	116.2	0.00

apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	248	-889	-6722	-239	-55	160	3925	9.24	3.08	9.24	3.08	-9.51	79.7	0.00
4	248	-703	-6223	-236	-48	154	3769	9.24	3.08	9.24	3.08	-9.13	76.5	0.00
5	248	-640	-6057	-235	-45	152	3715	9.24	3.08	9.24	3.08	-9.00	75.4	0.00

apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	283	-889	-7552	-239	-55	245	1400	9.24	3.08	9.24	4.62	-3.35	28.3	0.00
4	283	-703	-6997	-236	-48	237	1429	9.24	3.08	9.24	4.62	-3.42	28.9	0.00
5	283	-640	-6813	-235	-45	235	1438	9.24	3.08	9.24	4.62	-3.44	29.0	0.00

apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	319	-889	-8381	-239	-55	329	-1419	9.24	3.08	4.62	9.24	-3.40	28.7	0.00
4	319	-703	-7771	-236	-48	321	-1184	9.24	3.08	4.62	9.24	-2.83	23.9	0.00
5	319	-640	-7568	-235	-45	318	-1106	9.24	3.08	4.62	9.24	-2.65	22.3	0.00

apost= 6.16 aant= -- ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	354	-889	-9211	-239	-55	414	-4532	9.24	3.08	4.62	9.24	-10.84	91.5	0.00
4	354	-703	-8545	-236	-48	404	-4072	9.24	3.08	4.62	9.24	-9.74	82.2	0.00
5	354	-640	-8323	-235	-45	402	-3918	9.24	3.08	4.62	9.24	-9.37	79.1	0.00

apost= 6.16 aant= -- ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 15 NI 11413 NF 11467 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 12.6750 5.9670 25.6420 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--													--
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

3	0	-783	11200	-147	14	-814	-11260	3.08	9.24	4.62	9.24	-45.52	1977.2	0.10
4	0	-663	10440	-134	2	-766	-10530	3.08	9.24	4.62	9.24	-42.57	1849.1	0.09
5	0	-623	10190	-129	-2	-749	-10280	3.08	9.24	4.62	9.24	-41.56	1805.2	0.08
apost= -- aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	35	-783	10301	-147	14	-762	-7490	3.08	9.24	4.62	9.24	-17.92	151.2	0.00
4	35	-663	9604	-134	2	-719	-7016	3.08	9.24	4.62	9.24	-16.79	141.7	0.00
5	35	-623	9374	-129	-2	-704	-6851	3.08	9.24	4.62	9.24	-16.39	138.3	0.00
apost= -- aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	70	-783	9402	-147	14	-711	-4036	3.08	9.24	4.62	9.24	-9.66	81.5	0.00
4	70	-663	8767	-134	2	-672	-3796	3.08	9.24	4.62	9.24	-9.08	76.6	0.00
5	70	-623	8558	-129	-2	-659	-3709	3.08	9.24	4.62	9.24	-8.87	74.9	0.00
apost= -- aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	105	-783	8503	-147	14	-659	-897	3.08	9.24	3.08	9.24	-2.17	18.2	0.00
4	105	-663	7931	-134	2	-625	-869	3.08	9.24	3.08	9.24	-2.10	17.6	0.00
5	105	-623	7742	-129	-2	-614	-852	3.08	9.24	3.08	9.24	-2.06	17.3	0.00
apost= -- aant= 6.16 ainf= -- asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	140	-783	7604	-147	14	-608	1927	3.08	9.24	9.24	3.08	-4.67	39.1	0.00
4	140	-663	7094	-134	2	-578	1765	3.08	9.24	9.24	3.08	-4.28	35.8	0.00
5	140	-623	6926	-129	-2	-568	1719	3.08	9.24	9.24	3.08	-4.16	34.9	0.00
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	175	-783	6705	-147	14	-556	4436	3.08	9.24	9.24	3.08	-10.75	90.0	0.00
4	175	-663	6258	-134	2	-531	4106	3.08	9.24	9.24	3.08	-9.95	83.3	0.00
5	175	-623	6111	-129	-2	-523	4004	3.08	9.24	9.24	3.08	-9.70	81.3	0.00
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	210	-783	5806	-147	14	-504	6629	3.08	9.24	9.24	3.08	-16.06	134.5	0.00
4	210	-663	5422	-134	2	-484	6153	3.08	9.24	9.24	3.08	-14.91	124.9	0.00
5	210	-623	5295	-129	-2	-478	6003	3.08	9.24	9.24	3.08	-14.54	121.8	0.00
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	245	-783	4907	-147	14	-453	8507	3.08	9.24	9.24	3.08	-35.54	1499.6	0.06
4	245	-663	4585	-134	2	-437	7907	3.08	9.24	9.24	3.08	-19.15	160.5	0.00
5	245	-623	4479	-129	-2	-433	7716	3.08	9.24	9.24	3.08	-18.69	156.6	0.00
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	281	-783	4008	-147	14	-401	10070	3.08	9.24	9.24	3.08	-42.07	1775.0	0.08
4	281	-663	3749	-134	2	-390	9368	3.08	9.24	9.24	3.08	-39.13	1651.3	0.07
5	281	-623	3663	-129	-2	-387	9143	3.08	9.24	9.24	3.08	-38.20	1611.7	0.07
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	316	-783	3109	-147	14	-350	11318	3.08	9.24	9.24	3.08	-47.28	1994.9	0.10
4	316	-663	2912	-134	2	-343	10536	3.08	9.24	9.24	3.08	-44.01	1857.1	0.09
5	316	-623	2847	-129	-2	-342	10285	3.08	9.24	9.24	3.08	-42.96	1812.8	0.08
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	351	-783	2210	-147	14	-298	12250	3.08	9.24	9.24	3.08	-51.17	2159.3	0.11
4	351	-663	2076	-134	2	-296	11410	3.08	9.24	9.24	3.08	-47.66	2011.2	0.10
5	351	-623	2031	-129	-2	-297	11140	3.08	9.24	9.24	3.08	-46.54	1963.6	0.10
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 16 NI 11467 NF 11471 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 7.0000 12.6750 5.9670 25.6420 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	--													--
	cm		kg			kg*m				cm²			kg/cm²	mm

3	0	-410	34	-615	341	-873	12220	3.08	9.24	9.24	3.08	-51.05	2154.0	0.11
4	0	-311	68	-587	312	-839	11380	3.08	9.24	9.24	3.08	-47.54	2005.9	0.10
5	0	-279	79	-578	302	-829	11100	3.08	9.24	9.24	3.08	-46.37	1956.5	0.10
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	35	-410	-873	-615	341	-655	12071	3.08	9.24	9.24	3.08	-50.43	2127.7	0.11
4	35	-311	-776	-587	312	-631	11255	3.08	9.24	9.24	3.08	-47.02	1983.8	0.10
5	35	-279	-744	-578	302	-625	10983	3.08	9.24	9.24	3.08	-45.88	1935.9	0.09
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	71	-410	-1781	-615	341	-438	11601	3.08	9.24	9.24	3.08	-48.46	2044.8	0.10
4	71	-311	-1620	-587	312	-424	10831	3.08	9.24	9.24	3.08	-45.24	1909.1	0.09

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

	3	71	-279	-1567	-578	302	-420	10574	3.08	9.24	9.24	3.08	-44.17	1863.9	0.09
apost= --		aant= 6.16		ainf= 6.16		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)							
	3	106	-410	-2688	-615	341	-220	10809	3.08	9.24	9.24	3.08	-45.16	1905.3	0.09
	4	106	-311	-2465	-587	312	-216	10108	3.08	9.24	9.24	3.08	-42.23	1781.7	0.08
	5	106	-279	-2390	-578	302	-215	9874	3.08	9.24	9.24	3.08	-41.25	1740.5	0.08
apost= --		aant= 6.16		ainf= 6.16		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)							
	3	142	-410	-3596	-615	341	-2	9697	3.08	9.24	9.24	3.08	-40.51	1709.2	0.08
	4	142	-311	-3309	-587	312	-8	9087	3.08	9.24	9.24	3.08	-37.96	1601.7	0.07
	5	142	-279	-3213	-578	302	-11	8883	3.08	9.24	9.24	3.08	-37.11	1565.8	0.06
apost= --		aant= 6.16		ainf= 6.16		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)							
	3	177	-410	-4503	-615	341	215	8263	9.24	3.08	9.24	3.08	-34.52	1456.5	0.05
	4	177	-311	-4153	-587	312	199	7766	9.24	3.08	9.24	3.08	-18.81	157.6	0.00
	5	177	-279	-4036	-578	302	194	7601	9.24	3.08	9.24	3.08	-18.41	154.3	0.00
apost= 6.16		aant= --		ainf= 6.16		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)							
	3	212	-410	-5411	-615	341	433	6508	9.24	3.08	9.24	3.08	-15.76	132.1	0.00
	4	212	-311	-4997	-587	312	407	6147	9.24	3.08	9.24	3.08	-14.89	124.8	0.00
	5	212	-279	-4859	-578	302	398	6027	9.24	3.08	9.24	3.08	-14.60	122.3	0.00
apost= 6.16		aant= --		ainf= 6.16		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)							
	3	248	-410	-6318	-615	341	651	4432	9.24	3.08	9.24	3.08	-10.74	89.9	0.00
	4	248	-311	-5841	-587	312	615	4229	9.24	3.08	9.24	3.08	-10.24	85.8	0.00
	5	248	-279	-5682	-578	302	603	4162	9.24	3.08	9.24	3.08	-10.08	84.5	0.00
apost= 6.16		aant= --		ainf= 6.16		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)							
	3	283	-410	-7226	-615	341	869	2034	9.24	3.08	9.24	4.62	-4.87	41.1	0.00
	4	283	-311	-6686	-587	312	823	2013	9.24	3.08	9.24	4.62	-4.82	40.6	0.00
	5	283	-279	-6505	-578	302	808	2006	9.24	3.08	9.24	4.62	-4.80	40.5	0.00
apost= 6.16		aant= --		ainf= 6.16		asup= 1.54		(e armatura base = 4 X 1.54)							
	3	319	-410	-8133	-615	341	1086	-684	9.24	3.08	4.62	9.24	-1.64	13.8	0.00
	4	319	-311	-7530	-587	312	1030	-503	9.24	3.08	4.62	9.24	-1.20	10.2	0.00
	5	319	-279	-7328	-578	302	1012	-442	9.24	3.08	4.62	9.24	-1.06	8.9	0.00
apost= 6.16		aant= --		ainf= 1.54		asup= 6.16		(e armatura base = 4 X 1.54)							
	3	354	-410	-9041	-615	341	1304	-3724	9.24	3.08	4.62	9.24	-8.91	75.2	0.00
	4	354	-311	-8374	-587	312	1238	-3317	9.24	3.08	4.62	9.24	-7.94	67.0	0.00
	5	354	-279	-8151	-578	302	1217	-3181	9.24	3.08	4.62	9.24	-7.61	64.2	0.00
apost= 6.16		aant= --		ainf= 1.54		asup= 6.16		(e armatura base = 4 X 1.54)							
ASTA NUM. 17 NI 11555 NF 11885 SEZ. Rp B= 40.0 H= 55.0 (trave)															
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.															
qy medio: 5.5000 16.9000 7.9560 30.3560 kg/cm															
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato															
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w	
	cm		kg			kg*m				cm²			kg/cm²	mm	
	3	0	-2359	11050	158	-75	570	-9143	7.70	3.08	4.62	7.70	-58.77	2489.2	0.15
	4	0	-2176	10190	144	-68	521	-8447	7.70	3.08	4.62	7.70	-54.30	2299.7	0.13
	5	0	-2115	9901	140	-65	504	-8214	7.70	3.08	4.62	7.70	-52.80	2236.3	0.13
apost= 4.62		aant= --		ainf= 1.54		asup= 4.62		(e armatura base = 4 X 1.54)							
	3	74	-2359	8816	158	-75	454	-1833	7.70	3.08	3.08	7.70	-7.16	58.6	0.00
	4	74	-2176	8132	144	-68	414	-1707	7.70	3.08	3.08	7.70	-6.66	54.6	0.00
	5	74	-2115	7901	140	-65	401	-1664	7.70	3.08	3.08	7.70	-6.50	53.2	0.00
apost= 4.62		aant= --		ainf= --		asup= 4.62		(e armatura base = 4 X 1.54)							
	3	147	-2359	6582	158	-75	338	3834	7.70	3.08	7.70	3.08	-14.97	122.5	0.00
	4	147	-2176	6074	144	-68	308	3519	7.70	3.08	7.70	3.08	-13.74	112.5	0.00
	5	147	-2115	5901	140	-65	298	3414	7.70	3.08	7.70	3.08	-13.33	109.1	0.00
apost= 4.62		aant= --		ainf= 4.62		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)							
	3	221	-2359	4348	158	-75	222	7856	7.70	3.08	7.70	3.08	-52.44	2147.0	0.12
	4	221	-2176	4016	144	-68	202	7230	7.70	3.08	7.70	3.08	-48.26	1975.7	0.11
	5	221	-2115	3901	140	-65	195	7021	7.70	3.08	7.70	3.08	-46.87	1918.8	0.10
apost= 4.62		aant= --		ainf= 4.62		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)							
	3	294	-2359	2114	157	-75	106	10235	7.70	3.08	7.70	3.08	-68.32	2797.1	0.17
	4	294	-2176	1958	144	-68	96	9426	7.70	3.08	7.70	3.08	-62.92	2576.0	0.16
	5	294	-2115	1901	140	-65	92	9157	7.70	3.08	7.70	3.08	-61.12	2502.5	0.15
apost= 4.62		aant= --		ainf= 4.62		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)							

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

3	368	-2359	-120	158	-75	-10	10970	3.08	3.08	7.70	3.08	-73.23	2998.0	0.19
4	368	-2176	-100	144	-68	-11	10108	3.08	3.08	7.70	3.08	-67.47	2762.4	0.17
5	368	-2115	-99	140	-65	-11	9821	3.08	3.08	7.70	3.08	-65.56	2684.0	0.16
apost= -- aant= -- ainf= 4.62 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	442	-2359	-2354	158	-75	-125	10062	3.08	7.70	7.70	3.08	-67.16	2749.7	0.17
4	442	-2176	-2158	144	-68	-117	9276	3.08	7.70	7.70	3.08	-61.92	2534.9	0.15
5	442	-2115	-2100	140	-65	-114	9014	3.08	7.70	7.70	3.08	-60.17	2463.4	0.15
apost= -- aant= 4.62 ainf= 4.62 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	515	-2359	-4588	158	-75	-241	7509	3.08	7.70	7.70	3.08	-50.13	2052.2	0.11
4	515	-2176	-4216	144	-68	-223	6929	3.08	7.70	7.70	3.08	-46.25	1893.5	0.10
5	515	-2115	-4100	140	-65	-217	6735	3.08	7.70	7.70	3.08	-44.96	1840.7	0.10
apost= -- aant= 4.62 ainf= 4.62 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	589	-2359	-6822	158	-75	-357	3313	3.08	7.70	7.70	3.08	-12.94	105.9	0.00
4	589	-2176	-6274	144	-68	-329	3067	3.08	7.70	7.70	3.08	-11.97	98.1	0.00
5	589	-2115	-6100	140	-65	-320	2985	3.08	7.70	7.70	3.08	-11.65	95.4	0.00
apost= -- aant= 4.62 ainf= 4.62 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	662	-2359	-9056	157	-75	-473	-2526	3.08	7.70	3.08	7.70	-9.86	80.8	0.00
4	662	-2176	-8332	144	-68	-435	-2309	3.08	7.70	3.08	7.70	-9.01	73.8	0.00
5	662	-2115	-8100	140	-65	-423	-2236	3.08	7.70	3.08	7.70	-8.73	71.5	0.00
apost= -- aant= 4.62 ainf= -- asup= 4.62 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	736	-2359	-11290	158	-75	-589	-10010	3.08	7.70	4.62	7.70	-64.35	2725.3	0.17
4	736	-2176	-10390	144	-68	-542	-9199	3.08	7.70	4.62	7.70	-59.13	2504.5	0.15
5	736	-2115	-10100	140	-65	-526	-8929	3.08	7.70	4.62	7.70	-57.40	2431.0	0.14
apost= -- aant= 4.62 ainf= 1.54 asup= 4.62 (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 18 NI 11886 NF 11556 SEZ. Rp B= 40.0 H= 55.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 5.5000 16.9000 7.9560 30.3560 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	-858	11180	200	-262	653	-9506	7.70	3.08	4.62	7.70	-61.11	2588.1	0.16
4	0	-751	10300	186	-244	605	-8737	7.70	3.08	4.62	7.70	-56.16	2378.7	0.14
5	0	-715	10000	182	-238	589	-8481	7.70	3.08	4.62	7.70	-54.52	2309.0	0.14
apost= 4.62 aant= -- ainf= 1.54 asup= 4.62 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	74	-858	8946	200	-262	506	-2100	7.70	3.08	3.08	7.70	-8.20	67.1	0.00
4	74	-751	8242	186	-244	468	-1917	7.70	3.08	3.08	7.70	-7.48	61.3	0.00
5	74	-715	8001	182	-238	455	-1857	7.70	3.08	3.08	7.70	-7.25	59.3	0.00
apost= 4.62 aant= -- ainf= -- asup= 4.62 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	147	-858	6712	200	-262	359	3663	7.70	3.08	7.70	3.08	-14.30	117.1	0.00
4	147	-751	6184	186	-244	331	3388	7.70	3.08	7.70	3.08	-13.23	108.3	0.00
5	147	-715	6001	182	-238	322	3296	7.70	3.08	7.70	3.08	-12.87	105.4	0.00
apost= 4.62 aant= -- ainf= 4.62 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	221	-858	4478	200	-262	212	7782	7.70	3.08	7.70	3.08	-51.94	2126.6	0.12
4	221	-751	4126	186	-244	194	7179	7.70	3.08	7.70	3.08	-47.92	1961.9	0.11
5	221	-715	4002	182	-238	188	6978	7.70	3.08	7.70	3.08	-46.58	1906.9	0.10
apost= 4.62 aant= -- ainf= 4.62 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	294	-858	2244	200	-262	65	10257	7.70	3.08	7.70	3.08	-68.47	2803.0	0.17
4	294	-751	2068	186	-244	57	9455	7.70	3.08	7.70	3.08	-63.12	2584.0	0.16
5	294	-715	2002	182	-238	55	9188	7.70	3.08	7.70	3.08	-61.33	2510.9	0.15
apost= 4.62 aant= -- ainf= 4.62 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	368	-858	10	200	-262	-82	11088	3.08	7.70	7.70	3.08	-74.02	3030.2	0.19
4	368	-751	10	186	-244	-80	10217	3.08	7.70	7.70	3.08	-68.20	2792.2	0.17
5	368	-715	3	182	-238	-79	9927	3.08	7.70	7.70	3.08	-66.26	2712.8	0.17
apost= -- aant= 4.62 ainf= 4.62 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	442	-858	-2224	200	-262	-229	10276	3.08	7.70	7.70	3.08	-68.59	2808.2	0.17
4	442	-751	-2048	186	-244	-217	9465	3.08	7.70	7.70	3.08	-63.18	2586.5	0.16
5	442	-715	-1996	182	-238	-213	9194	3.08	7.70	7.70	3.08	-61.37	2512.6	0.15
apost= -- aant= 4.62 ainf= 4.62 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	515	-858	-4458	200	-262	-376	7820	3.08	7.70	7.70	3.08	-52.20	2137.0	0.12
4	515	-751	-4106	186	-244	-353	7197	3.08	7.70	7.70	3.08	-48.04	1966.9	0.11

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

5	515	-715	-3996	182	-238	-346	6990	3.08	7.70	7.70	3.08	-46.66	1910.2	0.10
apost= --		aant= 4.62		ainf= 4.62		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	589	-858	-6692	200	-262	-523	3720	3.08	7.70	7.70	3.08	-14.52	118.9	0.00
4	589	-751	-6164	186	-244	-490	3416	3.08	7.70	7.70	3.08	-13.34	109.2	0.00
5	589	-715	-5995	182	-238	-480	3314	3.08	7.70	7.70	3.08	-12.94	105.9	0.00

apost= --		aant= 4.62		ainf= 4.62		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	662	-858	-8926	200	-262	-670	-2024	3.08	7.70	3.08	7.70	-7.90	64.7	0.00
4	662	-751	-8222	186	-244	-627	-1880	3.08	7.70	3.08	7.70	-7.34	60.1	0.00
5	662	-715	-7995	182	-238	-614	-1833	3.08	7.70	3.08	7.70	-7.15	58.6	0.00

apost= --		aant= 4.62		ainf= --		asup= 4.62		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	736	-858	-11160	200	-262	-817	-9411	3.08	7.70	4.62	7.70	-60.50	2562.2	0.16
4	736	-751	-10280	186	-244	-764	-8691	3.08	7.70	4.62	7.70	-55.87	2366.2	0.14
5	736	-715	-9994	182	-238	-747	-8451	3.08	7.70	4.62	7.70	-54.32	2300.8	0.13

apost= -- aant= 4.62 ainf= 1.54 asup= 4.62 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 19 NI 11457 NF 11473 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 12.1550 5.7222 24.8772 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	-4782	11710	135	484	-37	-1633	3.08	9.24	4.62	9.24	-3.91	33.0	0.00
4	0	-4410	10860	122	445	-37	-1523	3.08	9.24	4.62	9.24	-3.64	30.8	0.00
5	0	-4288	10580	119	432	-37	-1486	3.08	9.24	4.62	9.24	-3.56	30.0	0.00

apost= -- aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	26	-4782	11053	135	484	-72	1375	3.08	9.24	9.24	4.62	-3.29	27.8	0.00
4	26	-4410	10248	122	445	-70	1266	3.08	9.24	9.24	4.62	-3.03	25.6	0.00
5	26	-4288	9983	119	432	-69	1230	3.08	9.24	9.24	4.62	-2.94	24.8	0.00

apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	53	-4782	10396	135	484	-108	4209	3.08	9.24	9.24	4.62	-10.07	85.0	0.00
4	53	-4410	9636	122	445	-102	3894	3.08	9.24	9.24	4.62	-9.32	78.6	0.00
5	53	-4288	9386	119	432	-100	3789	3.08	9.24	9.24	4.62	-9.07	76.5	0.00

apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	79	-4782	9739	135	484	-143	6870	3.08	9.24	9.24	4.62	-16.44	138.7	0.00
4	79	-4410	9025	122	445	-134	6359	3.08	9.24	9.24	4.62	-15.22	128.4	0.00
5	79	-4288	8789	119	432	-131	6190	3.08	9.24	9.24	4.62	-14.81	125.0	0.00

apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	106	-4782	9082	135	484	-179	9357	3.08	9.24	9.24	3.08	-39.09	1649.3	0.07
4	106	-4410	8413	122	445	-167	8663	3.08	9.24	9.24	3.08	-36.19	1527.0	0.06
5	106	-4288	8192	119	432	-163	8433	3.08	9.24	9.24	3.08	-35.23	1486.5	0.06

apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	132	-4782	8425	135	484	-215	11670	3.08	9.24	9.24	3.08	-48.75	2057.0	0.10
4	132	-4410	7801	122	445	-199	10805	3.08	9.24	9.24	3.08	-45.14	1904.6	0.09
5	132	-4288	7595	119	432	-194	10519	3.08	9.24	9.24	3.08	-43.94	1854.1	0.09

apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	159	-4782	7767	135	484	-250	13810	3.08	9.24	9.24	3.08	-57.69	2434.1	0.13
4	159	-4410	7189	122	445	-231	12786	3.08	9.24	9.24	3.08	-53.41	2253.7	0.12
5	159	-4288	6998	119	432	-226	12446	3.08	9.24	9.24	3.08	-51.99	2193.9	0.11

apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	185	-4782	7110	135	484	-286	15775	3.08	9.24	9.24	3.08	-65.90	2780.6	0.16
4	185	-4410	6577	122	445	-264	14604	3.08	9.24	9.24	3.08	-61.01	2574.2	0.14
5	185	-4288	6401	119	432	-257	14216	3.08	9.24	9.24	3.08	-59.39	2505.9	0.14

apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	211	-4782	6453	135	484	-321	17567	3.08	9.24	9.24	3.08	-73.39	3096.5	0.18
4	211	-4410	5966	122	445	-296	16261	3.08	9.24	9.24	3.08	-67.93	2866.3	0.16
5	211	-4288	5804	119	432	-288	15829	3.08	9.24	9.24	3.08	-66.12	2790.1	0.16

apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	238	-4782	5796	135	484	-357	19185	3.08	9.24	10.78	3.08	-75.80	2916.8	0.16
4	238	-4410	5354	122	445	-328	17757	3.08	9.24	10.78	3.08	-70.15	2699.5	0.14
5	238	-4288	5207	119	432	-320	17283	3.08	9.24	10.78	3.08	-68.28	2627.6	0.14

apost= -- aant= 6.16 ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

3	264	-4782	5139	135	484	-393	20630	3.08	9.24	10.78	3.08	-81.51	3136.4	0.17
4	264	-4410	4742	122	445	-361	19090	3.08	9.24	10.78	3.08	-75.42	2902.3	0.16
5	264	-4288	4610	119	432	-351	18580	3.08	9.24	10.78	3.08	-73.41	2824.7	0.15
apost= -- aant= 6.16 ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 20 NI 11473 NF 11447 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 7.0000 12.1550 5.7222 24.8772 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	-5116	-3999	-347	166	-613	20350	3.08	9.24	10.78	3.08	-80.40	3093.8	0.17
4	0	-4718	-3674	-327	159	-572	18830	3.08	9.24	10.78	3.08	-74.40	2862.7	0.15
5	0	-4587	-3566	-321	157	-560	18320	3.08	9.24	10.78	3.08	-72.38	2785.2	0.15
apost= -- aant= 6.16 ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	27	-5116	-4678	-347	166	-518	19166	3.08	9.24	10.78	3.08	-75.72	2913.8	0.16
4	27	-4718	-4306	-327	159	-483	17741	3.08	9.24	10.78	3.08	-70.09	2697.1	0.14
5	27	-4587	-4182	-321	157	-472	17263	3.08	9.24	10.78	3.08	-68.20	2624.4	0.14
apost= -- aant= 6.16 ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	55	-5116	-5357	-347	166	-424	17797	3.08	9.24	9.24	3.08	-74.34	3136.9	0.18
4	55	-4718	-4938	-327	159	-394	16479	3.08	9.24	9.24	3.08	-68.84	2904.6	0.16
5	55	-4587	-4799	-321	157	-385	16037	3.08	9.24	9.24	3.08	-66.99	2826.8	0.16
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	82	-5116	-6036	-347	166	-329	16242	3.08	9.24	9.24	3.08	-67.85	2862.9	0.16
4	82	-4718	-5570	-327	159	-305	15044	3.08	9.24	9.24	3.08	-62.85	2651.8	0.15
5	82	-4587	-5415	-321	157	-297	14643	3.08	9.24	9.24	3.08	-61.17	2581.1	0.14
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	109	-5116	-6715	-347	166	-234	14502	3.08	9.24	9.24	3.08	-60.58	2556.2	0.14
4	109	-4718	-6202	-327	159	-216	13438	3.08	9.24	9.24	3.08	-56.13	2368.6	0.13
5	109	-4587	-6032	-321	157	-210	13081	3.08	9.24	9.24	3.08	-54.65	2305.8	0.12
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	136	-5116	-7395	-347	166	-140	12577	3.08	9.24	9.24	3.08	-52.54	2216.9	0.12
4	136	-4718	-6834	-327	159	-126	11659	3.08	9.24	9.24	3.08	-48.70	2055.0	0.10
5	136	-4587	-6648	-321	157	-122	11351	3.08	9.24	9.24	3.08	-47.42	2000.8	0.10
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	164	-5116	-8074	-347	166	-45	10467	3.08	9.24	9.24	3.08	-43.72	1844.9	0.09
4	164	-4718	-7466	-327	159	-37	9707	3.08	9.24	9.24	3.08	-40.55	1711.0	0.08
5	164	-4587	-7264	-321	157	-35	9452	3.08	9.24	9.24	3.08	-39.49	1666.1	0.07
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	191	-5116	-8753	-347	166	50	8171	9.24	3.08	9.24	4.62	-19.55	165.0	0.00
4	191	-4718	-8098	-327	159	52	7583	9.24	3.08	9.24	4.62	-18.14	153.1	0.00
5	191	-4587	-7881	-321	157	53	7386	9.24	3.08	9.24	4.62	-17.67	149.1	0.00
apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	218	-5116	-9432	-347	166	144	5690	9.24	3.08	9.24	4.62	-13.62	114.9	0.00
4	218	-4718	-8730	-327	159	141	5286	9.24	3.08	9.24	4.62	-12.65	106.7	0.00
5	218	-4587	-8497	-321	157	140	5151	9.24	3.08	9.24	4.62	-12.32	104.0	0.00
apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	246	-5116	-10111	-347	166	239	3024	9.24	3.08	9.24	4.62	-7.24	61.1	0.00
4	246	-4718	-9362	-327	159	230	2817	9.24	3.08	9.24	4.62	-6.74	56.9	0.00
5	246	-4587	-9114	-321	157	228	2748	9.24	3.08	9.24	4.62	-6.58	55.5	0.00
apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	273	-5116	-10790	-347	166	334	173	9.24	3.08	9.24	4.62	-0.41	3.5	0.00
4	273	-4718	-9994	-327	159	319	176	9.24	3.08	9.24	4.62	-0.42	3.5	0.00
5	273	-4587	-9730	-321	157	315	177	9.24	3.08	9.24	4.62	-0.42	3.6	0.00
apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 21 NI 11618 NF 11600 SEZ. Rp B= 35.0 H= 55.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 4.8125 8.7500 7.6500 21.2125 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	--													--
	cm		kg			kg*m				cm²			kg/cm²	mm
3	0	160	7137	46	67	143	-5011	6.16	3.08	3.08	6.16	-39.06	1704.1	0.08
4	0	193	6367	45	61	140	-4477	6.16	3.08	3.08	6.16	-34.90	1522.5	0.06
5	0	205	6111	45	58	139	-4298	6.16	3.08	3.08	6.16	-19.16	157.9	0.00
apost= 3.08 aant= -- ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	68	160	5689	46	67	112	-635	6.16	3.08	3.08	6.16	-2.83	23.3	0.00
4	68	193	5076	45	61	109	-572	6.16	3.08	3.08	6.16	-2.55	21.0	0.00
5	68	205	4872	45	58	109	-551	6.16	3.08	3.08	6.16	-2.45	20.2	0.00
apost= 3.08 aant= -- ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	136	160	4242	46	67	80	2754	6.16	3.08	6.16	3.08	-12.28	101.2	0.00
4	136	193	3785	45	61	78	2451	6.16	3.08	6.16	3.08	-10.93	90.1	0.00
5	136	205	3633	45	58	78	2351	6.16	3.08	6.16	3.08	-10.48	86.4	0.00
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	205	160	2794	46	67	48	5155	6.16	3.08	6.16	3.08	-40.18	1752.9	0.09
4	205	193	2494	45	61	48	4594	6.16	3.08	6.16	3.08	-35.81	1562.3	0.07
5	205	205	2394	45	58	48	4408	6.16	3.08	6.16	3.08	-19.65	162.0	0.00
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	273	160	1346	46	67	17	6567	6.16	3.08	6.16	3.08	-51.19	2233.3	0.13
4	273	193	1203	45	61	17	5856	6.16	3.08	6.16	3.08	-45.65	1991.3	0.11
5	273	205	1155	45	58	17	5619	6.16	3.08	6.16	3.08	-43.80	1910.9	0.10
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	341	160	-101	46	67	-15	6992	3.08	6.16	6.16	3.08	-54.51	2377.7	0.14
4	341	193	-88	45	61	-14	6236	3.08	6.16	6.16	3.08	-48.62	2120.8	0.12
5	341	205	-83	45	58	-13	5985	3.08	6.16	6.16	3.08	-46.66	2035.3	0.11
apost= -- aant= 3.08 ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	409	160	-1549	46	67	-47	6429	3.08	6.16	6.16	3.08	-50.11	2186.2	0.12
4	409	193	-1379	45	61	-44	5736	3.08	6.16	6.16	3.08	-44.71	1950.5	0.10
5	409	205	-1322	45	58	-44	5505	3.08	6.16	6.16	3.08	-42.92	1872.1	0.10
apost= -- aant= 3.08 ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	478	160	-2997	46	67	-78	4877	3.08	6.16	6.16	3.08	-38.02	1658.6	0.08
4	478	193	-2670	45	61	-75	4354	3.08	6.16	6.16	3.08	-19.41	160.0	0.00
5	478	205	-2561	45	58	-74	4180	3.08	6.16	6.16	3.08	-18.63	153.6	0.00
apost= -- aant= 3.08 ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	546	160	-4445	46	67	-110	2338	3.08	6.16	6.16	3.08	-10.42	85.9	0.00
4	546	193	-3961	45	61	-106	2091	3.08	6.16	6.16	3.08	-9.32	76.9	0.00
5	546	205	-3800	45	58	-105	2009	3.08	6.16	6.16	3.08	-8.96	73.8	0.00
apost= -- aant= 3.08 ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	614	160	-5892	46	67	-141	-1189	3.08	6.16	3.08	6.16	-5.30	43.7	0.00
4	614	193	-5252	45	61	-136	-1052	3.08	6.16	3.08	6.16	-4.69	38.7	0.00
5	614	205	-5039	45	58	-135	-1007	3.08	6.16	3.08	6.16	-4.49	37.0	0.00
apost= -- aant= 3.08 ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	682	160	-7340	46	67	-173	-5704	3.08	6.16	3.08	6.16	-44.47	1939.7	0.10
4	682	193	-6543	45	61	-167	-5077	3.08	6.16	3.08	6.16	-39.58	1726.5	0.08
5	682	205	-6278	45	58	-166	-4868	3.08	6.16	3.08	6.16	-37.95	1655.5	0.08
apost= -- aant= 3.08 ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 24 NI 13835 NF 13842 SEZ. Rp B= 35.0 H= 55.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 4.8125 6.6420 5.0184 16.4729 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	--													--
	cm		kg			kg*m				cm²			kg/cm²	mm
3	0	651	9196	-108	-510	-115	-11981	3.08	6.16	4.62	9.24	-77.66	2747.6	0.15
4	0	653	8461	-108	-443	-118	-11311	3.08	6.16	4.62	9.24	-73.32	2594.0	0.14
5	0	654	8220	-107	-420	-118	-11097	3.08	6.16	4.62	9.24	-71.93	2545.0	0.14
apost= -- aant= 3.08 ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	33	651	8658	-108	-510	-79	-10443	3.08	6.16	4.62	7.70	-72.06	2853.2	0.16
4	33	653	7972	-108	-443	-82	-9895	3.08	6.16	4.62	7.70	-68.28	2703.3	0.15
5	33	654	7747	-107	-420	-83	-9721	3.08	6.16	4.62	7.70	-67.07	2655.8	0.15

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

apost= -- aant= 3.08 ainf= 1.54 asup= 4.62 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	65	651	8119	-108	-510	-44	-7702	3.08	6.16	3.08	6.16	-60.04	2619.2	0.16
4	65	653	7483	-108	-443	-47	-7369	3.08	6.16	3.08	6.16	-57.45	2506.1	0.15
5	65	654	7274	-107	-420	-48	-7266	3.08	6.16	3.08	6.16	-56.64	2470.9	0.15
apost= -- aant= 3.08 ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	98	651	7581	-108	-510	-9	-5137	6.16	3.08	3.08	6.16	-40.05	1746.9	0.09
4	98	653	6993	-108	-443	-12	-5004	6.16	3.08	3.08	6.16	-39.01	1701.6	0.08
5	98	654	6802	-107	-420	-13	-4965	6.16	3.08	3.08	6.16	-38.71	1688.6	0.08
apost= 3.08 aant= -- ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	131	651	7042	-108	-510	27	-2748	6.16	3.08	3.08	6.16	-12.25	101.0	0.00
4	131	653	6504	-108	-443	23	-2798	6.16	3.08	3.08	6.16	-12.47	102.8	0.00
5	131	654	6329	-107	-420	22	-2820	6.16	3.08	3.08	6.16	-12.57	103.6	0.00
apost= 3.08 aant= -- ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	163	651	6504	-108	-510	62	-535	6.16	3.08	3.08	6.16	-2.38	19.7	0.00
4	163	653	6015	-108	-443	58	-752	6.16	3.08	3.08	6.16	-3.35	27.6	0.00
5	163	654	5856	-107	-420	57	-828	6.16	3.08	3.08	6.16	-3.69	30.4	0.00
apost= 3.08 aant= -- ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	196	651	5966	-108	-510	97	1502	6.16	3.08	6.16	3.08	-6.70	55.2	0.00
4	196	653	5526	-108	-443	94	1134	6.16	3.08	6.16	3.08	-5.05	41.7	0.00
5	196	654	5383	-107	-420	92	1009	6.16	3.08	6.16	3.08	-4.50	37.1	0.00
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	229	651	5427	-108	-510	133	3364	6.16	3.08	6.16	3.08	-14.99	123.6	0.00
4	229	653	5037	-108	-443	129	2860	6.16	3.08	6.16	3.08	-12.75	105.1	0.00
5	229	654	4910	-107	-420	127	2691	6.16	3.08	6.16	3.08	-11.99	98.9	0.00
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	261	651	4889	-108	-510	168	5049	6.16	3.08	6.16	3.08	-39.36	1717.0	0.08
4	261	653	4547	-108	-443	164	4426	6.16	3.08	6.16	3.08	-19.73	162.7	0.00
5	261	654	4438	-107	-420	162	4219	6.16	3.08	6.16	3.08	-18.80	155.0	0.00
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	294	651	4350	-108	-510	203	6559	6.16	3.08	6.16	3.08	-51.13	2230.3	0.13
4	294	653	4058	-108	-443	199	5832	6.16	3.08	6.16	3.08	-45.47	1983.4	0.11
5	294	654	3965	-107	-420	198	5592	6.16	3.08	6.16	3.08	-43.59	1901.7	0.10
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	327	651	3812	-108	-510	239	7892	6.16	3.08	6.16	3.08	-61.52	2683.8	0.16
4	327	653	3569	-108	-443	234	7079	6.16	3.08	6.16	3.08	-55.18	2407.3	0.14
5	327	654	3492	-107	-420	233	6811	6.16	3.08	6.16	3.08	-53.10	2316.2	0.13
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 25 NI 13842 NF 11654 SEZ. Rp B= 35.0 H= 55.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 4.8125 7.2090 5.4468 17.4683 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--													--
	cm	kg			kg*m			cm²			kg/cm²		mm	
3	0	479	-1150	290	213	506	7786	6.16	3.08	6.16	3.08	-60.70	2647.8	0.16
4	0	489	-927	275	170	482	6968	6.16	3.08	6.16	3.08	-54.32	2369.6	0.14
5	0	493	-852	270	156	474	6698	6.16	3.08	6.16	3.08	-52.21	2277.8	0.13
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	36	479	-1770	290	213	403	7268	6.16	3.08	6.16	3.08	-56.65	2471.5	0.15
4	36	489	-1489	275	170	384	6539	6.16	3.08	6.16	3.08	-50.98	2223.8	0.13
5	36	493	-1395	270	156	378	6299	6.16	3.08	6.16	3.08	-49.10	2142.1	0.12
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	71	479	-2390	290	213	300	6529	6.16	3.08	6.16	3.08	-50.90	2220.3	0.13
4	71	489	-2051	275	170	287	5911	6.16	3.08	6.16	3.08	-46.08	2010.1	0.11
5	71	493	-1938	270	156	282	5707	6.16	3.08	6.16	3.08	-44.49	1940.8	0.10
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	107	479	-3011	290	213	197	5570	6.16	3.08	6.16	3.08	-43.42	1894.2	0.10
4	107	489	-2613	275	170	189	5083	6.16	3.08	6.16	3.08	-39.62	1728.6	0.08
5	107	493	-2481	270	156	186	4923	6.16	3.08	6.16	3.08	-38.38	1674.1	0.08
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	142	479	-3631	290	213	94	4391	6.16	3.08	6.16	3.08	-19.57	161.4	0.00

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

4	142	489	-3176	275	170	91	4055	6.16	3.08	6.16	3.08	-18.08	149.0	0.00
5	142	493	-3024	270	156	90	3945	6.16	3.08	6.16	3.08	-17.59	145.0	0.00
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	178	479	-4251	290	213	-8	2992	3.08	6.16	6.16	3.08	-13.33	109.9	0.00
4	178	489	-3738	275	170	-6	2828	3.08	6.16	6.16	3.08	-12.61	103.9	0.00
5	178	493	-3567	270	156	-6	2775	3.08	6.16	6.16	3.08	-12.37	102.0	0.00
apost= -- aant= 3.08 ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	213	479	-4871	290	213	-111	1372	3.08	6.16	6.16	3.08	-6.12	50.4	0.00
4	213	489	-4300	275	170	-104	1401	3.08	6.16	6.16	3.08	-6.25	51.5	0.00
5	213	493	-4109	270	156	-102	1413	3.08	6.16	6.16	3.08	-6.30	51.9	0.00
apost= -- aant= 3.08 ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	249	479	-5491	290	213	-214	-468	3.08	6.16	3.08	6.16	-2.08	17.2	0.00
4	249	489	-4862	275	170	-202	-225	3.08	6.16	3.08	6.16	-1.00	8.3	0.00
5	249	493	-4652	270	156	-198	-143	3.08	6.16	3.08	6.16	-0.64	5.3	0.00
apost= -- aant= 3.08 ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	284	479	-6112	290	213	-317	-2527	3.08	6.16	3.08	6.16	-11.27	92.9	0.00
4	284	489	-5425	275	170	-300	-2051	3.08	6.16	3.08	6.16	-9.14	75.4	0.00
5	284	493	-5195	270	156	-293	-1891	3.08	6.16	3.08	6.16	-8.43	69.5	0.00
apost= -- aant= 3.08 ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	320	479	-6732	290	213	-420	-4808	3.08	6.16	3.08	6.16	-37.48	1634.9	0.08
4	320	489	-5987	275	170	-397	-4077	3.08	6.16	3.08	6.16	-18.17	149.8	0.00
5	320	493	-5738	270	156	-389	-3832	3.08	6.16	3.08	6.16	-17.08	140.8	0.00
apost= -- aant= 3.08 ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	355	479	-7352	290	213	-523	-7308	3.08	6.16	3.08	6.16	-56.97	2485.2	0.15
4	355	489	-6549	275	170	-495	-6302	3.08	6.16	3.08	6.16	-49.13	2143.1	0.12
5	355	493	-6281	270	156	-485	-5966	3.08	6.16	3.08	6.16	-46.51	2028.8	0.11
apost= -- aant= 3.08 ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 26 NI 13841 NF 13845 SEZ. Rp B= 35.0 H= 55.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 4.8125 6.6420 5.0184 16.4729 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--													--
	cm		kg			kg*m				cm²			kg/cm²	mm
3	0	1133	9396	-146	-175	-180	-11681	3.08	6.16	4.62	9.24	-75.71	2678.8	0.14
4	0	1189	8625	-142	-161	-179	-11076	3.08	6.16	4.62	9.24	-71.80	2540.2	0.14
5	0	1209	8366	-141	-157	-179	-10865	3.08	6.16	4.62	9.24	-70.43	2491.8	0.13
apost= -- aant= 3.08 ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	33	1133	8858	-146	-175	-133	-10108	3.08	6.16	4.62	7.70	-69.75	2761.5	0.16
4	33	1189	8136	-142	-161	-133	-9631	3.08	6.16	4.62	7.70	-66.46	2631.3	0.15
5	33	1209	7893	-141	-157	-133	-9463	3.08	6.16	4.62	7.70	-65.30	2585.5	0.15
apost= -- aant= 3.08 ainf= 1.54 asup= 4.62 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	65	1133	8319	-146	-175	-85	-7301	3.08	6.16	3.08	6.16	-56.92	2482.9	0.15
4	65	1189	7647	-142	-161	-86	-7052	3.08	6.16	3.08	6.16	-54.98	2398.3	0.14
5	65	1209	7420	-141	-157	-86	-6961	3.08	6.16	3.08	6.16	-54.27	2367.4	0.14
apost= -- aant= 3.08 ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	98	1133	7781	-146	-175	-37	-4671	3.08	6.16	3.08	6.16	-36.41	1588.4	0.07
4	98	1189	7158	-142	-161	-40	-4633	3.08	6.16	3.08	6.16	-36.12	1575.6	0.07
5	98	1209	6948	-141	-157	-40	-4614	3.08	6.16	3.08	6.16	-35.97	1569.0	0.07
apost= -- aant= 3.08 ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	131	1133	7243	-146	-175	10	-2216	6.16	3.08	3.08	6.16	-9.88	81.4	0.00
4	131	1189	6669	-142	-161	7	-2374	6.16	3.08	3.08	6.16	-10.58	87.2	0.00
5	131	1209	6475	-141	-157	6	-2421	6.16	3.08	3.08	6.16	-10.79	89.0	0.00
apost= 3.08 aant= -- ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	163	1133	6705	-146	-175	58	62	6.16	3.08	6.16	6.16	-0.27	2.3	0.00
4	163	1189	6180	-142	-161	53	-275	6.16	3.08	6.16	6.16	-1.18	10.0	0.00
5	163	1209	6002	-141	-157	52	-382	6.16	3.08	6.16	6.16	-1.65	13.9	0.00
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	196	1133	6166	-146	-175	106	2165	6.16	3.08	6.16	3.08	-9.65	79.6	0.00
4	196	1189	5690	-142	-161	100	1665	6.16	3.08	6.16	3.08	-7.42	61.2	0.00
5	196	1209	5529	-141	-157	98	1502	6.16	3.08	6.16	3.08	-6.69	55.2	0.00

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

apost= 3.08			aant= --		ainf= 3.08		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)					
3	229	1133	5628	-146	-175	153	4092	6.16	3.08	6.16	3.08	-18.24	150.4	0.00
4	229	1189	5201	-142	-161	146	3444	6.16	3.08	6.16	3.08	-15.35	126.6	0.00
5	229	1209	5056	-141	-157	144	3231	6.16	3.08	6.16	3.08	-14.40	118.7	0.00
apost= 3.08			aant= --		ainf= 3.08		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)					
3	261	1133	5090	-146	-175	201	5842	6.16	3.08	6.16	3.08	-45.54	1986.8	0.11
4	261	1189	4712	-142	-161	193	5064	6.16	3.08	6.16	3.08	-39.48	1722.1	0.08
5	261	1209	4584	-141	-157	190	4806	6.16	3.08	6.16	3.08	-37.47	1634.5	0.08
apost= 3.08			aant= --		ainf= 3.08		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)					
3	294	1133	4551	-146	-175	248	7417	6.16	3.08	6.16	3.08	-57.82	2522.3	0.15
4	294	1189	4223	-142	-161	239	6524	6.16	3.08	6.16	3.08	-50.86	2218.6	0.13
5	294	1209	4111	-141	-157	236	6227	6.16	3.08	6.16	3.08	-48.54	2117.6	0.12
apost= 3.08			aant= --		ainf= 3.08		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)					
3	327	1133	4013	-146	-175	296	8816	6.16	3.08	7.70	3.08	-63.42	2419.3	0.13
4	327	1189	3734	-142	-161	286	7824	6.16	3.08	7.70	3.08	-56.29	2147.1	0.12
5	327	1209	3638	-141	-157	282	7493	6.16	3.08	7.70	3.08	-53.91	2056.2	0.11
apost= 3.08			aant= --		ainf= 4.62		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)					
ASTA NUM. 27 NI 13845 NF 11651 SEZ. Rp B= 35.0 H= 55.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 4.8125 7.2090 5.4468 17.4683 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²			kg/cm²			mm
3	0	1309	-2033	228	153	515	8937	6.16	3.08	7.70	3.08	-64.30	2452.5	0.14
4	0	1354	-1672	215	123	490	7929	6.16	3.08	7.70	3.08	-57.04	2175.9	0.12
5	0	1370	-1552	211	113	481	7592	6.16	3.08	7.70	3.08	-54.62	2083.4	0.11
apost= 3.08			aant= --		ainf= 4.62		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)					
3	36	1309	-2653	228	153	434	8105	6.16	3.08	6.16	3.08	-63.18	2756.3	0.17
4	36	1354	-2234	215	123	413	7236	6.16	3.08	6.16	3.08	-56.41	2460.6	0.15
5	36	1370	-2095	211	113	406	6945	6.16	3.08	6.16	3.08	-54.14	2361.6	0.14
apost= 3.08			aant= --		ainf= 3.08		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)					
3	71	1309	-3273	228	153	353	7053	6.16	3.08	6.16	3.08	-54.98	2398.6	0.14
4	71	1354	-2796	215	123	337	6343	6.16	3.08	6.16	3.08	-49.45	2157.0	0.12
5	71	1370	-2638	211	113	332	6104	6.16	3.08	6.16	3.08	-47.59	2075.9	0.11
apost= 3.08			aant= --		ainf= 3.08		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)					
3	107	1309	-3894	228	153	272	5781	6.16	3.08	6.16	3.08	-45.07	1965.9	0.10
4	107	1354	-3359	215	123	261	5250	6.16	3.08	6.16	3.08	-40.93	1785.4	0.09
5	107	1370	-3181	211	113	257	5071	6.16	3.08	6.16	3.08	-39.54	1724.7	0.08
apost= 3.08			aant= --		ainf= 3.08		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)					
3	142	1309	-4514	228	153	191	4288	6.16	3.08	6.16	3.08	-19.11	157.6	0.00
4	142	1354	-3921	215	123	184	3958	6.16	3.08	6.16	3.08	-17.64	145.5	0.00
5	142	1370	-3724	211	113	182	3846	6.16	3.08	6.16	3.08	-17.14	141.3	0.00
apost= 3.08			aant= --		ainf= 3.08		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)					
3	178	1309	-5134	228	153	110	2576	6.16	3.08	6.16	3.08	-11.48	94.7	0.00
4	178	1354	-4483	215	123	108	2466	6.16	3.08	6.16	3.08	-10.99	90.6	0.00
5	178	1370	-4267	211	113	107	2427	6.16	3.08	6.16	3.08	-10.82	89.2	0.00
apost= 3.08			aant= --		ainf= 3.08		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)					
3	213	1309	-5754	228	153	29	643	6.16	3.08	6.16	3.08	-2.87	23.6	0.00
4	213	1354	-5045	215	123	32	775	6.16	3.08	6.16	3.08	-3.45	28.5	0.00
5	213	1370	-4809	211	113	33	816	6.16	3.08	6.16	3.08	-3.64	30.0	0.00
apost= 3.08			aant= --		ainf= 3.08		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)					
3	249	1309	-6374	228	153	-53	-1510	3.08	6.16	3.08	6.16	-6.73	55.5	0.00
4	249	1354	-5607	215	123	-45	-1116	3.08	6.16	3.08	6.16	-4.98	41.0	0.00
5	249	1370	-5352	211	113	-42	-988	3.08	6.16	3.08	6.16	-4.40	36.3	0.00
apost= --			aant= 3.08		ainf= --		asup= 3.08		(e armatura base = 4 X 1.54)					
3	284	1309	-6995	228	153	-134	-3884	3.08	6.16	3.08	6.16	-17.31	142.7	0.00
4	284	1354	-6170	215	123	-121	-3207	3.08	6.16	3.08	6.16	-14.29	117.8	0.00
5	284	1370	-5895	211	113	-117	-2984	3.08	6.16	3.08	6.16	-13.30	109.7	0.00
apost= --			aant= 3.08		ainf= --		asup= 3.08		(e armatura base = 4 X 1.54)					
3	320	1309	-7615	228	153	-215	-6477	3.08	6.16	3.08	6.16	-50.49	2202.7	0.13

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

4	320	1354	-6732	215	123	-197	-5497	3.08	6.16	3.08	6.16	-42.85	1869.4	0.10
5	320	1370	-6438	211	113	-191	-5174	3.08	6.16	3.08	6.16	-40.33	1759.5	0.09

apost= -- aant= 3.08 ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	355	1309	-8235	228	153	-296	-9291	3.08	6.16	4.62	7.70	-64.11	2538.4	0.14
4	355	1354	-7294	215	123	-274	-7987	3.08	6.16	4.62	7.70	-55.11	2182.1	0.12
5	355	1370	-6981	211	113	-266	-7556	3.08	6.16	4.62	7.70	-52.14	2064.4	0.11

apost= -- aant= 3.08 ainf= 1.54 asup= 4.62 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 28 NI 13840 NF 13848 SEZ. Rp B= 35.0 H= 55.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 4.8125 6.1910 5.0184 16.0219 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm		kg			kg*m				cm²			kg/cm²	mm
3	0	170	9176	-220	-12	-232	-11284	3.08	6.16	4.62	9.24	-73.14	2587.8	0.14
4	0	239	8426	-213	-13	-229	-10766	3.08	6.16	4.62	9.24	-69.79	2469.1	0.13
5	0	261	8173	-211	-14	-229	-10584	3.08	6.16	4.62	9.24	-68.61	2427.4	0.13

apost= -- aant= 3.08 ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	33	170	8652	-220	-12	-160	-9746	3.08	6.16	4.62	7.70	-67.25	2662.8	0.15
4	33	239	7952	-213	-13	-160	-9354	3.08	6.16	4.62	7.70	-64.54	2555.5	0.14
5	33	261	7715	-211	-14	-159	-9214	3.08	6.16	4.62	7.70	-63.58	2517.3	0.14

apost= -- aant= 3.08 ainf= 1.54 asup= 4.62 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	65	170	8129	-220	-12	-88	-7004	3.08	6.16	3.08	6.16	-54.60	2381.8	0.14
4	65	239	7477	-213	-13	-90	-6832	3.08	6.16	3.08	6.16	-53.26	2323.5	0.14
5	65	261	7257	-211	-14	-90	-6767	3.08	6.16	3.08	6.16	-52.75	2301.3	0.13

apost= -- aant= 3.08 ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	98	170	7605	-220	-12	-16	-4432	3.08	6.16	3.08	6.16	-19.76	162.9	0.00
4	98	239	7003	-213	-13	-20	-4466	3.08	6.16	3.08	6.16	-34.82	1518.8	0.06
5	98	261	6799	-211	-14	-21	-4470	3.08	6.16	3.08	6.16	-34.85	1520.2	0.06

apost= -- aant= 3.08 ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	131	170	7082	-220	-12	56	-2032	6.16	3.08	3.08	6.16	-9.06	74.7	0.00
4	131	239	6528	-213	-13	50	-2255	6.16	3.08	3.08	6.16	-10.05	82.9	0.00
5	131	261	6341	-211	-14	48	-2323	6.16	3.08	3.08	6.16	-10.35	85.4	0.00

apost= 3.08 aant= -- ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	163	170	6558	-220	-12	128	197	6.16	3.08	6.16	6.16	-0.85	7.1	0.00
4	163	239	6054	-213	-13	119	-199	6.16	3.08	6.16	6.16	-0.86	7.2	0.00
5	163	261	5883	-211	-14	117	-325	6.16	3.08	6.16	6.16	-1.40	11.8	0.00

apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	196	170	6034	-220	-12	200	2255	6.16	3.08	6.16	3.08	-10.05	82.9	0.00
4	196	239	5580	-213	-13	189	1702	6.16	3.08	6.16	3.08	-7.59	62.6	0.00
5	196	261	5425	-211	-14	186	1522	6.16	3.08	6.16	3.08	-6.79	55.9	0.00

apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	229	170	5511	-220	-12	272	4142	6.16	3.08	6.16	3.08	-18.46	152.2	0.00
4	229	239	5105	-213	-13	259	3448	6.16	3.08	6.16	3.08	-15.37	126.7	0.00
5	229	261	4967	-211	-14	255	3221	6.16	3.08	6.16	3.08	-14.35	118.4	0.00

apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	261	170	4987	-220	-12	344	5858	6.16	3.08	6.16	3.08	-45.66	1992.0	0.11
4	261	239	4631	-213	-13	329	5039	6.16	3.08	6.16	3.08	-39.28	1713.6	0.08
5	261	261	4509	-211	-14	324	4769	6.16	3.08	6.16	3.08	-37.18	1621.8	0.07

apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	294	170	4464	-220	-12	416	7402	6.16	3.08	6.16	3.08	-57.71	2517.3	0.15
4	294	239	4156	-213	-13	398	6475	6.16	3.08	6.16	3.08	-50.48	2202.0	0.12
5	294	261	4051	-211	-14	393	6168	6.16	3.08	6.16	3.08	-48.08	2097.5	0.12

apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	327	170	3940	-220	-12	488	8776	6.16	3.08	7.70	3.08	-63.14	2408.3	0.13
4	327	239	3682	-213	-13	468	7756	6.16	3.08	7.70	3.08	-55.80	2128.4	0.11
5	327	261	3593	-211	-14	462	7417	6.16	3.08	7.70	3.08	-53.36	2035.4	0.11

apost= 3.08 aant= -- ainf= 4.62 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 29 NI 13848 NF 11677 SEZ. Rp B= 35.0 H= 55.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 4.8125 6.7195 5.4468 16.9788 kg/cm

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	-84	-2150	478	-58	932	8848	6.16	3.08	7.70	3.08	-63.66	2428.1	0.14
4	0	-4	-1744	459	-59	893	7816	6.16	3.08	7.70	3.08	-56.23	2144.9	0.12
5	0	22	-1612	453	-60	881	7474	6.16	3.08	7.70	3.08	-53.77	2051.0	0.11
apost= 3.08		aant= --		ainf= 4.62		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	36	-84	-2753	478	-58	762	7978	6.16	3.08	6.16	3.08	-62.19	2713.0	0.17
4	36	-4	-2289	459	-59	730	7100	6.16	3.08	6.16	3.08	-55.35	2414.5	0.14
5	36	22	-2137	453	-60	720	6808	6.16	3.08	6.16	3.08	-53.08	2315.3	0.13
apost= 3.08		aant= --		ainf= 3.08		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	71	-84	-3356	478	-58	593	6893	6.16	3.08	6.16	3.08	-53.74	2344.2	0.14
4	71	-4	-2834	459	-59	567	6191	6.16	3.08	6.16	3.08	-48.26	2105.2	0.12
5	71	22	-2663	453	-60	559	5956	6.16	3.08	6.16	3.08	-46.43	2025.5	0.11
apost= 3.08		aant= --		ainf= 3.08		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	107	-84	-3958	478	-58	423	5595	6.16	3.08	6.16	3.08	-43.62	1902.7	0.10
4	107	-4	-3379	459	-59	404	5088	6.16	3.08	6.16	3.08	-39.66	1730.2	0.08
5	107	22	-3188	453	-60	398	4918	6.16	3.08	6.16	3.08	-38.33	1672.3	0.08
apost= 3.08		aant= --		ainf= 3.08		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	142	-84	-4561	478	-58	253	4083	6.16	3.08	6.16	3.08	-18.20	150.0	0.00
4	142	-4	-3924	459	-59	241	3791	6.16	3.08	6.16	3.08	-16.90	139.3	0.00
5	142	22	-3714	453	-60	237	3692	6.16	3.08	6.16	3.08	-16.46	135.7	0.00
apost= 3.08		aant= --		ainf= 3.08		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	178	-84	-5164	478	-58	83	2356	6.16	3.08	6.16	3.08	-10.50	86.6	0.00
4	178	-4	-4469	459	-59	78	2302	6.16	3.08	6.16	3.08	-10.26	84.6	0.00
5	178	22	-4239	453	-60	76	2280	6.16	3.08	6.16	3.08	-10.16	83.8	0.00
apost= 3.08		aant= --		ainf= 3.08		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	213	-84	-5767	478	-58	-87	416	3.08	6.16	6.16	3.08	-1.85	15.3	0.00
4	213	-4	-5013	459	-59	-85	618	3.08	6.16	6.16	3.08	-2.76	22.7	0.00
5	213	22	-4764	453	-60	-85	682	3.08	6.16	6.16	3.08	-3.04	25.1	0.00
apost= --		aant= 3.08		ainf= 3.08		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	249	-84	-6370	478	-58	-257	-1739	3.08	6.16	3.08	6.16	-7.75	63.9	0.00
4	249	-4	-5558	459	-59	-248	-1258	3.08	6.16	3.08	6.16	-5.61	46.2	0.00
5	249	22	-5290	453	-60	-245	-1103	3.08	6.16	3.08	6.16	-4.92	40.5	0.00
apost= --		aant= 3.08		ainf= --		asup= 3.08		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	284	-84	-6972	478	-58	-427	-4108	3.08	6.16	3.08	6.16	-18.31	150.9	0.00
4	284	-4	-6103	459	-59	-411	-3328	3.08	6.16	3.08	6.16	-14.84	122.3	0.00
5	284	22	-5815	453	-60	-406	-3075	3.08	6.16	3.08	6.16	-13.71	113.0	0.00
apost= --		aant= 3.08		ainf= --		asup= 3.08		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	320	-84	-7575	478	-58	-596	-6690	3.08	6.16	3.08	6.16	-52.15	2275.2	0.13
4	320	-4	-6648	459	-59	-574	-5592	3.08	6.16	3.08	6.16	-43.59	1901.7	0.10
5	320	22	-6341	453	-60	-567	-5233	3.08	6.16	3.08	6.16	-40.80	1779.6	0.09
apost= --		aant= 3.08		ainf= --		asup= 3.08		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	355	-84	-8178	478	-58	-766	-9487	3.08	6.16	4.62	7.70	-65.46	2591.9	0.15
4	355	-4	-7193	459	-59	-737	-8049	3.08	6.16	4.62	7.70	-55.54	2199.1	0.12
5	355	22	-6866	453	-60	-728	-7578	3.08	6.16	4.62	7.70	-52.29	2070.4	0.11
apost= --		aant= 3.08		ainf= 1.54		asup= 4.62		(e armatura base = 4 X 1.54)						

ASTA NUM. 30 NI 13839 NF 13851 SEZ. Rp B= 35.0 H= 55.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 4.8125 5.7400 5.0184 15.5709 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	821	9195	-179	74	-139	-11791	3.08	6.16	4.62	9.24	-76.43	2704.1	0.15
4	0	871	8417	-172	63	-138	-11197	3.08	6.16	4.62	9.24	-72.58	2568.0	0.14
5	0	887	8155	-169	60	-138	-10997	3.08	6.16	4.62	9.24	-71.28	2522.0	0.13
apost= --		aant= 3.08		ainf= 1.54		asup= 6.16		(e armatura base = 4 X 1.54)						

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

3	33	821	8686	-179	74	-80	-10248	3.08	6.16	4.62	7.70	-70.71	2799.8	0.16
4	33	871	7957	-172	63	-82	-9785	3.08	6.16	4.62	7.70	-67.52	2673.3	0.15
5	33	887	7712	-169	60	-82	-9627	3.08	6.16	4.62	7.70	-66.43	2630.2	0.15
apost= -- aant= 3.08 ainf= 1.54 asup= 4.62 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	65	821	8177	-179	74	-22	-7492	3.08	6.16	3.08	6.16	-58.40	2547.8	0.15
4	65	871	7498	-172	63	-26	-7260	3.08	6.16	3.08	6.16	-56.59	2468.8	0.15
5	65	887	7268	-169	60	-27	-7179	3.08	6.16	3.08	6.16	-55.97	2441.4	0.14
apost= -- aant= 3.08 ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	98	821	7669	-179	74	37	-4902	6.16	3.08	3.08	6.16	-38.22	1667.2	0.08
4	98	871	7038	-172	63	30	-4885	6.16	3.08	3.08	6.16	-38.08	1661.2	0.08
5	98	887	6825	-169	60	28	-4876	6.16	3.08	3.08	6.16	-38.01	1658.2	0.08
apost= 3.08 aant= -- ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	131	821	7160	-179	74	95	-2479	6.16	3.08	3.08	6.16	-11.05	91.1	0.00
4	131	871	6578	-172	63	86	-2660	6.16	3.08	3.08	6.16	-11.86	97.8	0.00
5	131	887	6382	-169	60	84	-2718	6.16	3.08	3.08	6.16	-12.11	99.9	0.00
apost= 3.08 aant= -- ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	163	821	6651	-179	74	153	-222	6.16	3.08	3.08	6.16	-0.99	8.2	0.00
4	163	871	6118	-172	63	143	-586	6.16	3.08	3.08	6.16	-2.61	21.5	0.00
5	163	887	5939	-169	60	139	-705	6.16	3.08	3.08	6.16	-3.14	25.9	0.00
apost= 3.08 aant= -- ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	196	821	6142	-179	74	212	1868	6.16	3.08	6.16	3.08	-8.33	68.7	0.00
4	196	871	5659	-172	63	199	1338	6.16	3.08	6.16	3.08	-5.96	49.2	0.00
5	196	887	5495	-169	60	194	1164	6.16	3.08	6.16	3.08	-5.19	42.8	0.00
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	229	821	5633	-179	74	270	3793	6.16	3.08	6.16	3.08	-16.91	139.4	0.00
4	229	871	5199	-172	63	255	3112	6.16	3.08	6.16	3.08	-13.87	114.4	0.00
5	229	887	5052	-169	60	250	2887	6.16	3.08	6.16	3.08	-12.87	106.1	0.00
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	261	821	5125	-179	74	329	5551	6.16	3.08	6.16	3.08	-43.27	1887.7	0.10
4	261	871	4739	-172	63	311	4735	6.16	3.08	6.16	3.08	-36.92	1610.4	0.07
5	261	887	4609	-169	60	305	4466	6.16	3.08	6.16	3.08	-34.82	1518.8	0.06
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	294	821	4616	-179	74	387	7143	6.16	3.08	6.16	3.08	-55.68	2429.0	0.14
4	294	871	4280	-172	63	367	6209	6.16	3.08	6.16	3.08	-48.40	2111.4	0.12
5	294	887	4165	-169	60	360	5900	6.16	3.08	6.16	3.08	-45.99	2006.4	0.11
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	327	821	4107	-179	74	445	8568	6.16	3.08	6.16	3.08	-66.79	2913.7	0.18
4	327	871	3820	-172	63	423	7532	6.16	3.08	6.16	3.08	-58.72	2561.4	0.15
5	327	887	3722	-169	60	415	7189	6.16	3.08	6.16	3.08	-56.04	2444.8	0.14
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 31 NI 13851 NF 11695 SEZ. Rp B= 35.0 H= 55.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 4.8125 6.2300 5.4468 16.4893 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	--													
	cm	kg			kg*m			cm²			kg/cm²			mm

3	0	814	-2012	709	-158	1348	8597	6.16	3.08	6.16	3.08	-67.02	2923.6	0.18
4	0	857	-1601	684	-143	1298	7557	6.16	3.08	6.16	3.08	-58.91	2569.9	0.15
5	0	870	-1467	676	-138	1282	7212	6.16	3.08	6.16	3.08	-56.22	2452.6	0.15
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	36	814	-2598	709	-158	1096	7779	6.16	3.08	6.16	3.08	-60.64	2645.2	0.16
4	36	857	-2129	684	-143	1055	6895	6.16	3.08	6.16	3.08	-53.75	2344.7	0.14
5	36	870	-1975	676	-138	1042	6601	6.16	3.08	6.16	3.08	-51.46	2244.8	0.13
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	71	814	-3183	709	-158	845	6752	6.16	3.08	6.16	3.08	-52.64	2296.2	0.13
4	71	857	-2656	684	-143	812	6045	6.16	3.08	6.16	3.08	-47.13	2055.9	0.11
5	71	870	-2483	676	-138	802	5810	6.16	3.08	6.16	3.08	-45.29	1975.7	0.11
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	107	814	-3769	709	-158	593	5518	6.16	3.08	6.16	3.08	-43.02	1876.5	0.10
4	107	857	-3184	684	-143	570	5009	6.16	3.08	6.16	3.08	-39.05	1703.3	0.08
5	107	870	-2991	676	-138	562	4838	6.16	3.08	6.16	3.08	-37.71	1645.2	0.08

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	142	814	-4354	709	-158	341	4076	6.16	3.08	6.16	3.08	-18.17	149.8	0.00
4	142	857	-3711	684	-143	327	3785	6.16	3.08	6.16	3.08	-16.87	139.1	0.00
5	142	870	-3499	676	-138	322	3686	6.16	3.08	6.16	3.08	-16.43	135.4	0.00
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	178	814	-4940	709	-158	90	2426	6.16	3.08	6.16	3.08	-10.81	89.2	0.00
4	178	857	-4239	684	-143	84	2373	6.16	3.08	6.16	3.08	-10.58	87.2	0.00
5	178	870	-4008	676	-138	82	2353	6.16	3.08	6.16	3.08	-10.49	86.5	0.00
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	213	814	-5525	709	-158	-162	568	3.08	6.16	6.16	3.08	-2.53	20.9	0.00
4	213	857	-4766	684	-143	-159	775	3.08	6.16	6.16	3.08	-3.45	28.5	0.00
5	213	870	-4516	676	-138	-158	840	3.08	6.16	6.16	3.08	-3.74	30.9	0.00
apost= -- aant= 3.08 ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	249	814	-6111	709	-158	-414	-1498	3.08	6.16	3.08	6.16	-6.68	55.0	0.00
4	249	857	-5294	684	-143	-402	-1011	3.08	6.16	3.08	6.16	-4.51	37.1	0.00
5	249	870	-5024	676	-138	-398	-853	3.08	6.16	3.08	6.16	-3.80	31.4	0.00
apost= -- aant= 3.08 ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	284	814	-6696	709	-158	-666	-3771	3.08	6.16	3.08	6.16	-16.81	138.6	0.00
4	284	857	-5821	684	-143	-644	-2984	3.08	6.16	3.08	6.16	-13.30	109.7	0.00
5	284	870	-5532	676	-138	-638	-2727	3.08	6.16	3.08	6.16	-12.16	100.2	0.00
apost= -- aant= 3.08 ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	320	814	-7282	709	-158	-917	-6253	3.08	6.16	3.08	6.16	-48.74	2126.3	0.12
4	320	857	-6349	684	-143	-887	-5144	3.08	6.16	3.08	6.16	-40.10	1749.4	0.09
5	320	870	-6040	676	-138	-878	-4781	3.08	6.16	3.08	6.16	-37.27	1626.0	0.07
apost= -- aant= 3.08 ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	355	814	-7867	709	-158	-1169	-8942	3.08	6.16	4.62	7.70	-61.70	2443.0	0.14
4	355	857	-6876	684	-143	-1130	-7492	3.08	6.16	4.62	7.70	-51.70	2046.9	0.11
5	355	870	-6548	676	-138	-1118	-7016	3.08	6.16	4.62	7.70	-48.41	1916.8	0.10
apost= -- aant= 3.08 ainf= 1.54 asup= 4.62 (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 32 NI 11818 NF 13844 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 7.0000 7.2090 5.4468 19.6558 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	-1303	13000	567	-571	1183	-18580	9.24	3.08	6.16	10.78	-68.94	2803.1	0.15
4	0	-1065	11770	528	-493	1106	-16520	9.24	3.08	6.16	10.78	-61.30	2492.3	0.13
5	0	-985	11360	516	-468	1082	-15830	9.24	3.08	6.16	10.78	-58.74	2388.2	0.12
apost= 6.16 aant= -- ainf= 3.08 asup= 7.70 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	35	-1303	12306	567	-571	983	-14111	9.24	3.08	4.62	9.24	-57.05	2477.9	0.13
4	35	-1065	11134	528	-493	920	-12477	9.24	3.08	4.62	9.24	-50.44	2191.0	0.11
5	35	-985	10743	516	-468	900	-11929	9.24	3.08	4.62	9.24	-48.23	2094.6	0.11
apost= 6.16 aant= -- ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	71	-1303	11612	567	-571	783	-9888	9.24	3.08	4.62	9.24	-39.98	1736.3	0.08
4	71	-1065	10497	528	-493	733	-8659	9.24	3.08	4.62	9.24	-35.01	1520.5	0.06
5	71	-985	10126	516	-468	718	-8245	9.24	3.08	4.62	9.24	-19.73	166.5	0.00
apost= 6.16 aant= -- ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	106	-1303	10919	567	-571	582	-5909	9.24	3.08	3.08	9.24	-14.31	119.9	0.00
4	106	-1065	9861	528	-493	547	-5065	9.24	3.08	3.08	9.24	-12.27	102.8	0.00
5	106	-985	9508	516	-468	535	-4779	9.24	3.08	3.08	9.24	-11.58	97.0	0.00
apost= 6.16 aant= -- ainf= -- asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	141	-1303	10225	567	-571	382	-2176	9.24	3.08	3.08	9.24	-5.27	44.2	0.00
4	141	-1065	9224	528	-493	360	-1696	9.24	3.08	3.08	9.24	-4.11	34.4	0.00
5	141	-985	8891	516	-468	353	-1531	9.24	3.08	3.08	9.24	-3.71	31.1	0.00
apost= 6.16 aant= -- ainf= -- asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	177	-1303	9531	567	-571	182	1313	9.24	3.08	9.24	3.08	-3.18	26.6	0.00
4	177	-1065	8588	528	-493	174	1448	9.24	3.08	9.24	3.08	-3.51	29.4	0.00
5	177	-985	8274	516	-468	171	1498	9.24	3.08	9.24	3.08	-3.63	30.4	0.00
apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

3	212	-1303	8837	567	-571	-18	4556	3.08	9.24	9.24	3.08	-11.04	92.5	0.00
4	212	-1065	7952	528	-493	-13	4368	3.08	9.24	9.24	3.08	-10.58	88.6	0.00
5	212	-985	7657	516	-468	-11	4311	3.08	9.24	9.24	3.08	-10.44	87.5	0.00
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	247	-1303	8143	567	-571	-219	7555	3.08	9.24	9.24	3.08	-18.30	153.3	0.00
4	247	-1065	7315	528	-493	-199	7063	3.08	9.24	9.24	3.08	-17.11	143.3	0.00
5	247	-985	7040	516	-468	-193	6905	3.08	9.24	9.24	3.08	-16.73	140.1	0.00
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	282	-1303	7450	567	-571	-419	10308	3.08	9.24	9.24	3.08	-43.06	1817.0	0.08
4	282	-1065	6679	528	-493	-386	9533	3.08	9.24	9.24	3.08	-39.82	1680.4	0.07
5	282	-985	6422	516	-468	-375	9281	3.08	9.24	9.24	3.08	-38.77	1635.9	0.07
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	318	-1303	6756	567	-571	-619	12817	3.08	9.24	9.24	3.08	-53.54	2259.1	0.12
4	318	-1065	6042	528	-493	-572	11779	3.08	9.24	9.24	3.08	-49.21	2076.2	0.10
5	318	-985	5805	516	-468	-558	11439	3.08	9.24	9.24	3.08	-47.79	2016.4	0.10
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	353	-1303	6062	567	-571	-819	15080	3.08	9.24	9.24	3.08	-63.00	2658.1	0.15
4	353	-1065	5406	528	-493	-759	13800	3.08	9.24	9.24	3.08	-57.65	2432.5	0.13
5	353	-985	5188	516	-468	-740	13380	3.08	9.24	9.24	3.08	-55.89	2358.4	0.13
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 33 NI 13844 NF 13843 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 7.0000 6.6420 5.0184 18.6604 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m					cm²		kg/cm²		mm
3	0	-1237	2005	-32	469	-174	14880	3.08	9.24	9.24	3.08	-62.16	2622.8	0.14
4	0	-1007	1781	-27	465	-155	13630	3.08	9.24	9.24	3.08	-56.94	2402.5	0.13
5	0	-930	1706	-25	463	-149	13220	3.08	9.24	9.24	3.08	-55.23	2330.2	0.12
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	33	-1237	1397	-32	469	-163	15433	3.08	9.24	9.24	3.08	-64.47	2720.4	0.15
4	33	-1007	1222	-27	465	-146	14119	3.08	9.24	9.24	3.08	-58.98	2488.8	0.13
5	33	-930	1164	-25	463	-141	13687	3.08	9.24	9.24	3.08	-57.18	2412.6	0.13
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	65	-1237	790	-32	469	-152	15789	3.08	9.24	9.24	3.08	-65.96	2783.0	0.16
4	65	-1007	664	-27	465	-137	14427	3.08	9.24	9.24	3.08	-60.27	2543.0	0.14
5	65	-930	621	-25	463	-133	13978	3.08	9.24	9.24	3.08	-58.39	2463.8	0.13
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	98	-1237	182	-32	469	-142	15946	3.08	9.24	9.24	3.08	-66.61	2810.8	0.16
4	98	-1007	105	-27	465	-129	14553	3.08	9.24	9.24	3.08	-60.79	2565.1	0.14
5	98	-930	79	-25	463	-125	14092	3.08	9.24	9.24	3.08	-58.87	2483.9	0.13
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	130	-1237	-425	-32	469	-131	15906	3.08	9.24	9.24	3.08	-66.45	2803.7	0.16
4	130	-1007	-453	-27	465	-120	14497	3.08	9.24	9.24	3.08	-60.56	2555.2	0.14
5	130	-930	-463	-25	463	-116	14030	3.08	9.24	9.24	3.08	-58.61	2472.9	0.13
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	163	-1237	-1033	-32	469	-121	15668	3.08	9.24	9.24	3.08	-65.45	2761.7	0.15
4	163	-1007	-1012	-27	465	-111	14258	3.08	9.24	9.24	3.08	-59.56	2513.3	0.14
5	163	-930	-1006	-25	463	-108	13790	3.08	9.24	9.24	3.08	-57.61	2430.8	0.13
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	195	-1237	-1641	-32	469	-110	15232	3.08	9.24	9.24	3.08	-63.63	2684.9	0.15
4	195	-1007	-1571	-27	465	-103	13839	3.08	9.24	9.24	3.08	-57.81	2439.3	0.13
5	195	-930	-1548	-25	463	-100	13375	3.08	9.24	9.24	3.08	-55.87	2357.5	0.13
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	228	-1237	-2248	-32	469	-100	14598	3.08	9.24	9.24	3.08	-60.98	2573.2	0.14
4	228	-1007	-2129	-27	465	-94	13237	3.08	9.24	9.24	3.08	-55.30	2333.2	0.12
5	228	-930	-2090	-25	463	-92	12783	3.08	9.24	9.24	3.08	-53.40	2253.2	0.12
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	260	-1237	-2856	-32	469	-89	13767	3.08	9.24	9.24	3.08	-57.51	2426.6	0.13
4	260	-1007	-2688	-27	465	-85	12453	3.08	9.24	9.24	3.08	-52.02	2195.0	0.11
5	260	-930	-2632	-25	463	-84	12014	3.08	9.24	9.24	3.08	-50.19	2117.7	0.11

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

apost= --			aant= 6.16		ainf= 6.16		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)					
3	293	-1237	-3463	-32	469	-78	12737	3.08	9.24	9.24	3.08	-53.21	2245.1	0.12
4	293	-1007	-3246	-27	465	-77	11487	3.08	9.24	9.24	3.08	-47.99	2024.8	0.10
5	293	-930	-3175	-25	463	-76	11069	3.08	9.24	9.24	3.08	-46.24	1951.1	0.10

apost= --			aant= 6.16		ainf= 6.16		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)					
3	326	-1237	-4071	-32	469	-68	11510	9.24	9.24	9.24	4.62	-46.53	2021.1	0.10
4	326	-1007	-3805	-27	465	-68	10340	9.24	9.24	9.24	4.62	-41.80	1815.7	0.08
5	326	-930	-3717	-25	463	-68	9947	9.24	9.24	9.24	4.62	-40.21	1746.7	0.08

apost= 6.16 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 34 NI 13843 NF 13835 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 6.6420 5.0184 18.6604 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	-1270	-8319	133	2462	199	11790	9.24	9.24	9.24	4.62	-47.67	2070.3	0.10
4	0	-1042	-7658	129	2173	188	10600	9.24	9.24	9.24	4.62	-42.85	1861.4	0.09
5	0	-965	-7442	128	2078	185	10210	9.24	9.24	9.24	4.62	-41.28	1792.9	0.08

apost= 6.16 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	33	-1270	-8931	133	2462	155	8962	9.24	4.62	9.24	4.62	-36.23	1573.7	0.06
4	33	-1042	-8220	129	2173	146	7997	9.24	4.62	9.24	4.62	-19.13	161.5	0.00
5	33	-965	-7988	128	2078	143	7680	9.24	4.62	9.24	4.62	-18.38	155.1	0.00

apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 6.16 asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	66	-1270	-9543	133	2462	112	5933	9.24	4.62	9.24	4.62	-14.20	119.8	0.00
4	66	-1042	-8782	129	2173	103	5210	9.24	4.62	9.24	4.62	-12.46	105.2	0.00
5	66	-965	-8534	128	2078	101	4970	9.24	4.62	9.24	4.62	-11.89	100.4	0.00

apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 6.16 asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	98	-1270	-10155	133	2462	68	2704	9.24	4.62	9.24	4.62	-6.47	54.6	0.00
4	98	-1042	-9345	129	2173	61	2238	9.24	4.62	9.24	4.62	-5.35	45.2	0.00
5	98	-965	-9079	128	2078	59	2082	9.24	4.62	9.24	4.62	-4.98	42.0	0.00

apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 6.16 asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	131	-1270	-10767	133	2462	24	-726	9.24	4.62	4.62	9.24	-1.74	14.7	0.00
4	131	-1042	-9907	129	2173	19	-919	9.24	4.62	4.62	9.24	-2.20	18.5	0.00
5	131	-965	-9625	128	2078	17	-985	9.24	4.62	4.62	9.24	-2.36	19.9	0.00

apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	164	-1270	-11380	133	2462	-19	-4357	4.62	9.24	4.62	9.24	-10.42	88.0	0.00
4	164	-1042	-10469	129	2173	-24	-4259	4.62	9.24	4.62	9.24	-10.19	86.0	0.00
5	164	-965	-10171	128	2078	-25	-4232	4.62	9.24	4.62	9.24	-10.13	85.4	0.00

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	197	-1270	-11992	133	2462	-63	-8188	4.62	9.24	4.62	9.24	-19.59	165.3	0.00
4	197	-1042	-11031	129	2173	-66	-7785	4.62	9.24	4.62	9.24	-18.63	157.2	0.00
5	197	-965	-10717	128	2078	-67	-7657	4.62	9.24	4.62	9.24	-18.32	154.6	0.00

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	230	-1270	-12604	133	2462	-107	-12220	4.62	9.24	4.62	9.24	-49.41	2145.9	0.11
4	230	-1042	-11593	129	2173	-108	-11494	4.62	9.24	4.62	9.24	-46.47	2018.4	0.10
5	230	-965	-11263	128	2078	-109	-11262	4.62	9.24	4.62	9.24	-45.53	1977.6	0.10

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	262	-1270	-13216	133	2462	-150	-16453	4.62	9.24	4.62	9.24	-66.52	2889.1	0.16
4	262	-1042	-12156	129	2173	-150	-15388	4.62	9.24	4.62	9.24	-62.21	2702.2	0.15
5	262	-965	-11808	128	2078	-151	-15046	4.62	9.24	4.62	9.24	-60.83	2642.0	0.15

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	295	-1270	-13828	133	2462	-194	-20886	4.62	9.24	6.16	12.32	-74.02	2771.9	0.14
4	295	-1042	-12718	129	2173	-193	-19467	4.62	9.24	6.16	12.32	-68.99	2583.6	0.13
5	295	-965	-12354	128	2078	-193	-19008	4.62	9.24	6.16	12.32	-67.37	2522.7	0.13

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 3.08 asup= 9.24 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	328	-1270	-14440	133	2462	-238	-23354	4.62	9.24	6.16	12.32	-82.77	3099.4	0.16
4	328	-1042	-13280	129	2173	-235	-21738	4.62	9.24	6.16	12.32	-77.04	2885.0	0.15
5	328	-965	-12900	128	2078	-235	-21215	4.62	9.24	6.16	12.32	-75.19	2815.6	0.15

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 3.08 asup= 9.24 (e armatura base = 4 X 1.54)

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

ASTA NUM. 35 NI 11817 NF 13847 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 7.2090 5.4468 19.6558 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--													--
	cm		kg			kg*m				cm²			kg/cm²	mm
3	0	-1754	14430	-40	-86	-185	-19950	3.08	9.24	6.16	10.78	-74.02	3009.8	0.16
4	0	-1347	13020	-38	-62	-174	-17650	3.08	9.24	6.16	10.78	-65.49	2662.8	0.14
5	0	-1214	12550	-37	-54	-170	-16890	3.08	9.24	6.16	10.78	-62.67	2548.2	0.13

apost= -- aant= 6.16 ainf= 3.08 asup= 7.70 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	35	-1754	13736	-40	-86	-171	-14979	3.08	9.24	4.62	9.24	-60.56	2630.4	0.14
4	35	-1347	12384	-38	-62	-160	-13165	3.08	9.24	4.62	9.24	-53.22	2311.8	0.12
5	35	-1214	11933	-37	-54	-156	-12566	3.08	9.24	4.62	9.24	-50.80	2206.5	0.11

apost= -- aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	71	-1754	13041	-40	-86	-157	-10254	3.08	9.24	4.62	9.24	-41.45	1800.5	0.08
4	71	-1347	11748	-38	-62	-147	-8905	3.08	9.24	4.62	9.24	-36.00	1563.7	0.06
5	71	-1214	11317	-37	-54	-143	-8459	3.08	9.24	4.62	9.24	-34.20	1485.4	0.06

apost= -- aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	106	-1754	12346	-40	-86	-143	-5773	3.08	9.24	3.08	9.24	-13.98	117.2	0.00
4	106	-1347	11112	-38	-62	-133	-4869	3.08	9.24	3.08	9.24	-11.79	98.8	0.00
5	106	-1214	10700	-37	-54	-130	-4570	3.08	9.24	3.08	9.24	-11.07	92.8	0.00

apost= -- aant= 6.16 ainf= -- asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	141	-1754	11652	-40	-86	-129	-1538	3.08	9.24	3.08	9.24	-3.72	31.2	0.00
4	141	-1347	10476	-38	-62	-120	-1058	3.08	9.24	3.08	9.24	-2.56	21.5	0.00
5	141	-1214	10084	-37	-54	-117	-899	3.08	9.24	3.08	9.24	-2.18	18.3	0.00

apost= -- aant= 6.16 ainf= -- asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	177	-1754	10958	-40	-86	-115	2453	3.08	9.24	9.24	3.08	-5.94	49.8	0.00
4	177	-1347	9840	-38	-62	-106	2528	3.08	9.24	9.24	3.08	-6.12	51.3	0.00
5	177	-1214	9467	-37	-54	-104	2553	3.08	9.24	9.24	3.08	-6.19	51.8	0.00

apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	212	-1754	10263	-40	-86	-101	6198	3.08	9.24	9.24	3.08	-15.01	125.8	0.00
4	212	-1347	9203	-38	-62	-93	5890	3.08	9.24	9.24	3.08	-14.27	119.5	0.00
5	212	-1214	8850	-37	-54	-90	5789	3.08	9.24	9.24	3.08	-14.02	117.5	0.00

apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	247	-1754	9569	-40	-86	-87	9699	3.08	9.24	9.24	3.08	-40.52	1709.6	0.08
4	247	-1347	8567	-38	-62	-80	9027	3.08	9.24	9.24	3.08	-37.71	1591.2	0.07
5	247	-1214	8234	-37	-54	-77	8806	3.08	9.24	9.24	3.08	-36.79	1552.1	0.06

apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	282	-1754	8874	-40	-86	-73	12954	3.08	9.24	9.24	3.08	-54.12	2283.4	0.12
4	282	-1347	7931	-38	-62	-66	11939	3.08	9.24	9.24	3.08	-49.88	2104.5	0.11
5	282	-1214	7617	-37	-54	-64	11605	3.08	9.24	9.24	3.08	-48.48	2045.6	0.10

apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	318	-1754	8179	-40	-86	-59	15965	3.08	9.24	9.24	3.08	-66.69	2814.0	0.16
4	318	-1347	7295	-38	-62	-53	14627	3.08	9.24	9.24	3.08	-61.10	2578.2	0.14
5	318	-1214	7001	-37	-54	-51	14186	3.08	9.24	9.24	3.08	-59.26	2500.6	0.14

apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	353	-1754	7485	-40	-86	-45	18730	3.08	9.24	10.78	3.08	-74.00	2847.5	0.15
4	353	-1347	6659	-38	-62	-39	17090	3.08	9.24	10.78	3.08	-67.52	2598.2	0.14
5	353	-1214	6384	-37	-54	-38	16550	3.08	9.24	10.78	3.08	-65.39	2516.1	0.13

apost= -- aant= 6.16 ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 36 NI 13847 NF 13846 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 6.6420 5.0184 18.6604 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--													--
	cm		kg			kg*m				cm²			kg/cm²	mm
3	0	-1497	1644	-25	-115	-45	18660	3.08	9.24	10.78	3.08	-73.72	2836.9	0.15
4	0	-1107	1426	-18	-93	-30	17030	3.08	9.24	10.78	3.08	-67.28	2589.1	0.14

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

5	0	-979	1354	-15	-87	-25	16490	3.08	9.24	10.78	3.08	-65.15	2507.0	0.13
apost= --		aant= 6.16		ainf= 7.70		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	33	-1497	1036	-25	-115	-37	19096	3.08	9.24	10.78	3.08	-75.45	2903.2	0.16
4	33	-1107	867	-18	-93	-25	17403	3.08	9.24	10.78	3.08	-68.76	2645.9	0.14
5	33	-979	812	-15	-87	-20	16843	3.08	9.24	10.78	3.08	-66.54	2560.6	0.13
apost= --		aant= 6.16		ainf= 7.70		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	65	-1497	429	-25	-115	-29	19335	3.08	9.24	10.78	3.08	-76.39	2939.5	0.16
4	65	-1107	309	-18	-93	-19	17595	3.08	9.24	10.78	3.08	-69.52	2675.0	0.14
5	65	-979	269	-15	-87	-16	17018	3.08	9.24	10.78	3.08	-67.24	2587.3	0.14
apost= --		aant= 6.16		ainf= 7.70		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	98	-1497	-179	-25	-115	-20	19375	3.08	9.24	10.78	3.08	-76.55	2945.6	0.16
4	98	-1107	-250	-18	-93	-13	17605	3.08	9.24	10.78	3.08	-69.55	2676.5	0.14
5	98	-979	-273	-15	-87	-11	17018	3.08	9.24	10.78	3.08	-67.24	2587.2	0.14
apost= --		aant= 6.16		ainf= 7.70		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	130	-1497	-786	-25	-115	-12	19218	3.08	9.24	10.78	3.08	-75.93	2921.7	0.16
4	130	-1107	-808	-18	-93	-7	17433	3.08	9.24	10.78	3.08	-68.87	2650.3	0.14
5	130	-979	-815	-15	-87	-6	16841	3.08	9.24	10.78	3.08	-66.54	2560.3	0.13
apost= --		aant= 6.16		ainf= 7.70		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	163	-1497	-1394	-25	-115	-4	18863	3.08	3.08	10.78	3.08	-74.53	2867.8	0.15
4	163	-1107	-1367	-18	-93	-1	17078	3.08	3.08	10.78	3.08	-67.48	2596.5	0.14
5	163	-979	-1358	-15	-87	-1	16487	3.08	3.08	10.78	3.08	-65.14	2506.5	0.13
apost= --		aant= --		ainf= 7.70		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	195	-1497	-2002	-25	-115	4	18310	3.08	3.08	10.78	3.08	-72.34	2783.7	0.15
4	195	-1107	-1926	-18	-93	4	16543	3.08	3.08	10.78	3.08	-65.36	2515.0	0.13
5	195	-979	-1900	-15	-87	4	15957	3.08	3.08	10.78	3.08	-63.04	2425.9	0.13
apost= --		aant= --		ainf= 7.70		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	228	-1497	-2609	-25	-115	13	17559	9.24	3.08	9.24	3.08	-73.35	3095.1	0.18
4	228	-1107	-2484	-18	-93	10	15825	9.24	3.08	9.24	3.08	-66.11	2789.4	0.16
5	228	-979	-2442	-15	-87	9	15250	9.24	3.08	9.24	3.08	-63.70	2688.0	0.15
apost= 6.16		aant= --		ainf= 6.16		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	260	-1497	-3217	-25	-115	21	16611	9.24	3.08	9.24	3.08	-69.39	2927.9	0.17
4	260	-1107	-3043	-18	-93	16	14925	9.24	3.08	9.24	3.08	-62.35	2630.8	0.14
5	260	-979	-2984	-15	-87	14	14366	9.24	3.08	9.24	3.08	-60.01	2532.3	0.14
apost= 6.16		aant= --		ainf= 6.16		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	293	-1497	-3824	-25	-115	29	15464	9.24	3.08	9.24	3.08	-64.60	2725.8	0.15
4	293	-1107	-3601	-18	-93	22	13843	9.24	3.08	9.24	3.08	-57.83	2440.1	0.13
5	293	-979	-3527	-15	-87	19	13307	9.24	3.08	9.24	3.08	-55.59	2345.5	0.12
apost= 6.16		aant= --		ainf= 6.16		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	326	-1497	-4432	-25	-115	38	14120	9.24	3.08	9.24	3.08	-58.98	2488.9	0.13
4	326	-1107	-4160	-18	-93	28	12580	9.24	3.08	9.24	3.08	-52.55	2217.4	0.12
5	326	-979	-4069	-15	-87	24	12070	9.24	3.08	9.24	3.08	-50.42	2127.5	0.11
apost= 6.16		aant= --		ainf= 6.16		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						

ASTA NUM. 37 NI 13846 NF 13841 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 6.6420 5.0184 18.6604 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	-1304	-10240	19	562	3	14260	9.24	3.08	9.24	3.08	-59.57	2513.5	0.14
4	0	-928	-9357	27	486	10	12710	9.24	3.08	9.24	3.08	-53.09	2240.3	0.12
5	0	-804	-9061	29	463	13	12190	9.24	3.08	9.24	3.08	-50.92	2148.7	0.11
apost= 6.16		aant= --		ainf= 6.16		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	33	-1304	-10852	19	562	-4	10803	3.08	3.08	9.24	3.08	-45.13	1904.2	0.09
4	33	-928	-9919	27	486	1	9550	3.08	3.08	9.24	3.08	-39.89	1683.3	0.07
5	33	-804	-9607	29	463	3	9130	3.08	3.08	9.24	3.08	-38.14	1609.3	0.07
apost= --		aant= --		ainf= 6.16		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	66	-1304	-11464	19	562	-10	7145	3.08	3.08	9.24	3.08	-17.31	145.0	0.00
4	66	-928	-10482	27	486	-7	6206	3.08	3.08	9.24	3.08	-15.03	125.9	0.00
5	66	-804	-10153	29	463	-6	5890	3.08	3.08	9.24	3.08	-14.27	119.5	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 6.16		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

3	98	-1304	-12076	19	562	-17	3287	3.08	9.24	9.24	3.08	-7.96	66.7	0.00
4	98	-928	-11044	27	486	-16	2677	3.08	9.24	9.24	3.08	-6.48	54.3	0.00
5	98	-804	-10699	29	463	-16	2472	3.08	9.24	9.24	3.08	-5.99	50.2	0.00
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	131	-1304	-12688	19	562	-23	-772	3.08	9.24	3.08	9.24	-1.87	15.7	0.00
4	131	-928	-11606	27	486	-25	-1037	3.08	9.24	3.08	9.24	-2.51	21.0	0.00
5	131	-804	-11245	29	463	-25	-1125	3.08	9.24	3.08	9.24	-2.73	22.8	0.00
apost= -- aant= 6.16 ainf= -- asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	164	-1304	-13300	19	562	-29	-5032	3.08	9.24	3.08	9.24	-12.19	102.1	0.00
4	164	-928	-12169	27	486	-33	-4934	3.08	9.24	3.08	9.24	-11.95	100.1	0.00
5	164	-804	-11790	29	463	-35	-4902	3.08	9.24	3.08	9.24	-11.87	99.5	0.00
apost= -- aant= 6.16 ainf= -- asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	197	-1304	-13912	19	562	-36	-9492	3.08	9.24	3.08	9.24	-39.65	1673.2	0.07
4	197	-928	-12731	27	486	-42	-9017	3.08	9.24	3.08	9.24	-37.67	1589.3	0.07
5	197	-804	-12336	29	463	-44	-8857	3.08	9.24	3.08	9.24	-37.00	1561.2	0.06
apost= -- aant= 6.16 ainf= -- asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	230	-1304	-14524	19	562	-42	-14153	3.08	9.24	3.08	9.24	-59.12	2494.7	0.14
4	230	-928	-13293	27	486	-51	-13283	3.08	9.24	3.08	9.24	-55.49	2341.4	0.12
5	230	-804	-12882	29	463	-54	-12992	3.08	9.24	3.08	9.24	-54.27	2290.0	0.12
apost= -- aant= 6.16 ainf= -- asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	262	-1304	-15136	19	562	-49	-19015	3.08	9.24	6.16	10.78	-70.55	2868.7	0.15
4	262	-928	-13855	27	486	-59	-17734	3.08	9.24	6.16	10.78	-65.80	2675.5	0.14
5	262	-804	-13428	29	463	-63	-17306	3.08	9.24	6.16	10.78	-64.21	2610.8	0.14
apost= -- aant= 6.16 ainf= 3.08 asup= 7.70 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	295	-1304	-15748	19	562	-55	-24077	3.08	9.24	7.70	13.85	-79.68	2844.0	0.14
4	295	-928	-14418	27	486	-68	-22370	3.08	9.24	7.70	13.85	-74.03	2642.3	0.13
5	295	-804	-13974	29	463	-73	-21798	3.08	9.24	7.70	13.85	-72.14	2574.8	0.13
apost= -- aant= 6.16 ainf= 4.62 asup= 10.78 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	328	-1304	-16360	19	562	-61	-26886	3.08	9.24	7.70	15.39	-85.97	2871.1	0.14
4	328	-928	-14980	27	486	-77	-24943	3.08	9.24	7.70	15.39	-79.76	2663.6	0.13
5	328	-804	-14520	29	463	-82	-24292	3.08	9.24	7.70	15.39	-77.68	2594.1	0.12
apost= -- aant= 6.16 ainf= 4.62 asup= 12.32 (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 38 NI 11816 NF 13850 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 7.0000 6.7195 5.4468 19.1663 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm		kg			kg*m				cm²			kg/cm²	mm

3	0	-1177	15400	-140	110	-260	-23970	3.08	9.24	7.70	13.85	-79.33	2831.3	0.14
4	0	-777	13830	-127	111	-233	-21120	3.08	9.24	7.70	13.85	-69.89	2494.7	0.12
5	0	-645	13310	-123	111	-224	-20180	3.08	9.24	7.70	13.85	-66.78	2383.7	0.12
apost= -- aant= 6.16 ainf= 4.62 asup= 10.78 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	35	-1177	14723	-140	110	-211	-18652	3.08	9.24	6.16	10.78	-69.21	2814.0	0.15
4	35	-777	13211	-127	111	-188	-16346	3.08	9.24	6.16	10.78	-60.65	2466.2	0.13
5	35	-645	12710	-123	111	-180	-15587	3.08	9.24	6.16	10.78	-57.84	2351.6	0.12
apost= -- aant= 6.16 ainf= 3.08 asup= 7.70 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	71	-1177	14046	-140	110	-161	-13572	3.08	9.24	4.62	9.24	-54.87	2383.3	0.13
4	71	-777	12592	-127	111	-143	-11791	3.08	9.24	4.62	9.24	-47.67	2070.6	0.10
5	71	-645	12110	-123	111	-137	-11206	3.08	9.24	4.62	9.24	-45.30	1967.7	0.10
apost= -- aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	106	-1177	13370	-140	110	-112	-8732	3.08	9.24	3.08	9.24	-36.48	1539.2	0.06
4	106	-777	11973	-127	111	-98	-7455	3.08	9.24	3.08	9.24	-18.06	151.3	0.00
5	106	-645	11510	-123	111	-93	-7036	3.08	9.24	3.08	9.24	-17.04	142.8	0.00
apost= -- aant= 6.16 ainf= -- asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	141	-1177	12693	-140	110	-63	-4131	3.08	9.24	3.08	9.24	-10.01	83.8	0.00
4	141	-777	11354	-127	111	-53	-3337	3.08	9.24	3.08	9.24	-8.08	67.7	0.00
5	141	-645	10910	-123	111	-50	-3079	3.08	9.24	3.08	9.24	-7.46	62.5	0.00
apost= -- aant= 6.16 ainf= -- asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	177	-1177	12016	-140	110	-13	232	3.08	9.24	9.24	3.08	-0.56	4.7	0.00
4	177	-777	10734	-127	111	-8	562	3.08	9.24	9.24	3.08	-1.36	11.4	0.00

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

5		177	-645	10309	-123	111	-6	667	3.08	9.24	9.24	3.08	-1.62	13.5	0.00
apost= --		aant= 6.16		ainf= 6.16		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)							
3	212	-1177	11339	-140	110	36	4355	9.24	3.08	9.24	3.08	-10.55	88.4	0.00	
4	212	-777	10115	-127	111	37	4243	9.24	3.08	9.24	3.08	-10.28	86.1	0.00	
5	212	-645	9709	-123	111	37	4201	9.24	3.08	9.24	3.08	-10.18	85.3	0.00	
apost= 6.16		aant= --		ainf= 6.16		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)							
3	247	-1177	10662	-140	110	85	8240	9.24	3.08	9.24	3.08	-19.96	167.2	0.00	
4	247	-777	9496	-127	111	82	7705	9.24	3.08	9.24	3.08	-18.66	156.4	0.00	
5	247	-645	9109	-123	111	81	7524	9.24	3.08	9.24	3.08	-18.22	152.7	0.00	
apost= 6.16		aant= --		ainf= 6.16		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)							
3	282	-1177	9986	-140	110	135	11886	9.24	3.08	9.24	3.08	-49.65	2095.0	0.11	
4	282	-777	8877	-127	111	127	10949	9.24	3.08	9.24	3.08	-45.74	1929.8	0.09	
5	282	-645	8509	-123	111	124	10634	9.24	3.08	9.24	3.08	-44.42	1874.4	0.09	
apost= 6.16		aant= --		ainf= 6.16		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)							
3	318	-1177	9309	-140	110	184	15292	9.24	3.08	9.24	3.08	-63.88	2695.5	0.15	
4	318	-777	8258	-127	111	172	13974	9.24	3.08	9.24	3.08	-58.37	2463.1	0.13	
5	318	-645	7909	-123	111	168	13533	9.24	3.08	9.24	3.08	-56.53	2385.4	0.13	
apost= 6.16		aant= --		ainf= 6.16		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)							
3	353	-1177	8632	-140	110	234	18460	9.24	3.08	10.78	3.08	-72.93	2806.5	0.15	
4	353	-777	7639	-127	111	217	16780	9.24	3.08	10.78	3.08	-66.30	2551.1	0.13	
5	353	-645	7309	-123	111	211	16220	9.24	3.08	10.78	3.08	-64.08	2465.9	0.13	
apost= 6.16		aant= --		ainf= 7.70		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)							
ASTA NUM. 39 NI 13850 NF 13849 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)															
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.															
qy medio:		7.0000	6.1910	5.0184		18.2094	kg/cm								
armatura base = 4 X 1.54				per le armature aggiuntive consultare il tabulato											
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w	
	--	-----			-----			-----			-----			--	
	cm	kg			kg*m			cm²			kg/cm²			mm	

3	0	-1352	1929	26	-17	102	18330	9.24	3.08	10.78	3.08	-72.42	2786.7	0.15	
4	0	-946	1674	34	-14	115	16670	9.24	3.08	10.78	3.08	-65.86	2534.3	0.13	
5	0	-812	1590	37	-14	119	16110	9.24	3.08	10.78	3.08	-63.65	2449.2	0.13	
apost= 6.16		aant= --		ainf= 7.70		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)							
3	33	-1352	1336	26	-17	94	18862	9.24	3.08	10.78	3.08	-74.52	2867.6	0.15	
4	33	-946	1130	34	-14	103	17127	9.24	3.08	10.78	3.08	-67.67	2603.8	0.14	
5	33	-812	1063	37	-14	107	16542	9.24	3.08	10.78	3.08	-65.36	2514.9	0.13	
apost= 6.16		aant= --		ainf= 7.70		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)							
3	65	-1352	743	26	-17	85	19200	9.24	3.08	10.78	3.08	-75.86	2919.1	0.16	
4	65	-946	586	34	-14	92	17407	9.24	3.08	10.78	3.08	-68.77	2646.4	0.14	
5	65	-812	535	37	-14	95	16802	9.24	3.08	10.78	3.08	-66.38	2554.5	0.13	
apost= 6.16		aant= --		ainf= 7.70		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)							
3	98	-1352	150	26	-17	77	19346	9.24	3.08	10.78	3.08	-76.43	2941.2	0.16	
4	98	-946	42	34	-14	81	17510	9.24	3.08	10.78	3.08	-69.18	2662.0	0.14	
5	98	-812	8	37	-14	83	16891	9.24	3.08	10.78	3.08	-66.73	2567.9	0.14	
apost= 6.16		aant= --		ainf= 7.70		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)							
3	130	-1352	-443	26	-17	68	19299	9.24	3.08	10.78	3.08	-76.25	2934.0	0.16	
4	130	-946	-502	34	-14	70	17435	9.24	3.08	10.78	3.08	-68.88	2650.7	0.14	
5	130	-812	-520	37	-14	71	16807	9.24	3.08	10.78	3.08	-66.40	2555.2	0.13	
apost= 6.16		aant= --		ainf= 7.70		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)							
3	163	-1352	-1036	26	-17	60	19058	9.24	3.08	10.78	3.08	-75.30	2897.4	0.16	
4	163	-946	-1046	34	-14	59	17184	9.24	3.08	10.78	3.08	-67.89	2612.5	0.14	
5	163	-812	-1048	37	-14	59	16552	9.24	3.08	10.78	3.08	-65.40	2516.4	0.13	
apost= 6.16		aant= --		ainf= 7.70		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)							
3	195	-1352	-1628	26	-17	51	18625	9.24	3.08	10.78	3.08	-73.58	2831.5	0.15	
4	195	-946	-1589	34	-14	48	16755	9.24	3.08	10.78	3.08	-66.20	2547.3	0.13	
5	195	-812	-1575	37	-14	47	16125	9.24	3.08	10.78	3.08	-63.71	2451.5	0.13	
apost= 6.16		aant= --		ainf= 7.70		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)							
3	228	-1352	-2221	26	-17	43	17998	9.24	3.08	10.78	3.08	-71.11	2736.3	0.15	
4	228	-946	-2133	34	-14	37	16150	9.24	3.08	10.78	3.08	-63.80	2455.2	0.13	
5	228	-812	-2103	37	-14	35	15527	9.24	3.08	10.78	3.08	-61.34	2360.5	0.12	
apost= 6.16		aant= --		ainf= 7.70		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)							

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

3	260	-1352	-2814	26	-17	34	17178	9.24	3.08	9.24	3.08	-71.76	3028.0	0.17
4	260	-946	-2677	34	-14	26	15367	9.24	3.08	9.24	3.08	-64.19	2708.6	0.15
5	260	-812	-2630	37	-14	24	14756	9.24	3.08	9.24	3.08	-61.64	2601.0	0.14
apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	293	-1352	-3407	26	-17	26	16166	9.24	3.08	9.24	3.08	-67.53	2849.5	0.16
4	293	-946	-3221	34	-14	15	14407	9.24	3.08	9.24	3.08	-60.18	2539.4	0.14
5	293	-812	-3158	37	-14	12	13814	9.24	3.08	9.24	3.08	-57.71	2434.9	0.13
apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	326	-1352	-4000	26	-17	17	14960	9.24	9.24	9.24	3.08	-62.49	2636.9	0.15
4	326	-946	-3765	34	-14	4	13270	9.24	9.24	9.24	3.08	-55.43	2339.0	0.12
5	326	-812	-3685	37	-14	-0	12700	9.24	9.24	9.24	3.08	-53.05	2238.6	0.12
apost= 6.16 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 40 NI 13849 NF 13840 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 7.0000 6.1910 5.0184 18.2094 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		--
cm												kg/cm²		mm
3	0	-1559	-10250	43	-83	23	14890	9.24	9.24	9.24	3.08	-62.20	2624.6	0.14
4	0	-1144	-9336	54	-90	38	13210	9.24	9.24	9.24	3.08	-55.18	2328.5	0.12
5	0	-1008	-9028	58	-92	43	12640	9.24	9.24	9.24	3.08	-52.80	2228.0	0.12
apost= 6.16 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	33	-1559	-10847	43	-83	9	11430	3.08	9.24	9.24	3.08	-47.75	2014.7	0.10
4	33	-1144	-9883	54	-90	20	10058	3.08	9.24	9.24	3.08	-42.02	1772.9	0.08
5	33	-1008	-9559	58	-92	24	9593	3.08	9.24	9.24	3.08	-40.07	1690.9	0.07
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	66	-1559	-11444	43	-83	-5	7774	3.08	9.24	9.24	3.08	-18.83	157.8	0.00
4	66	-1144	-10431	54	-90	2	6727	3.08	9.24	9.24	3.08	-16.29	136.5	0.00
5	66	-1008	-10090	58	-92	5	6372	3.08	9.24	9.24	3.08	-15.43	129.3	0.00
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	98	-1559	-12041	43	-83	-19	3923	3.08	9.24	9.24	3.08	-9.50	79.6	0.00
4	98	-1144	-10978	54	-90	-16	3216	3.08	9.24	9.24	3.08	-7.79	65.3	0.00
5	98	-1008	-10622	58	-92	-14	2976	3.08	9.24	9.24	3.08	-7.21	60.4	0.00
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	131	-1559	-12638	43	-83	-33	-124	3.08	9.24	3.08	9.24	-0.30	2.5	0.00
4	131	-1144	-11526	54	-90	-33	-475	3.08	9.24	3.08	9.24	-1.15	9.6	0.00
5	131	-1008	-11153	58	-92	-34	-593	3.08	9.24	3.08	9.24	-1.44	12.0	0.00
apost= -- aant= 6.16 ainf= -- asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	164	-1559	-13235	43	-83	-47	-4368	3.08	9.24	3.08	9.24	-10.58	88.6	0.00
4	164	-1144	-12073	54	-90	-51	-4345	3.08	9.24	3.08	9.24	-10.52	88.2	0.00
5	164	-1008	-11684	58	-92	-53	-4337	3.08	9.24	3.08	9.24	-10.51	88.0	0.00
apost= -- aant= 6.16 ainf= -- asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	197	-1559	-13832	43	-83	-61	-8806	3.08	9.24	3.08	9.24	-36.79	1552.3	0.06
4	197	-1144	-12620	54	-90	-69	-8395	3.08	9.24	3.08	9.24	-35.07	1479.7	0.06
5	197	-1008	-12215	58	-92	-72	-8255	3.08	9.24	3.08	9.24	-20.00	167.5	0.00
apost= -- aant= 6.16 ainf= -- asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	230	-1559	-14429	43	-83	-75	-13441	3.08	9.24	3.08	9.24	-56.15	2369.2	0.13
4	230	-1144	-13168	54	-90	-87	-12624	3.08	9.24	3.08	9.24	-52.74	2225.2	0.12
5	230	-1008	-12746	58	-92	-91	-12348	3.08	9.24	3.08	9.24	-51.58	2176.5	0.11
apost= -- aant= 6.16 ainf= -- asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	262	-1559	-15026	43	-83	-89	-18272	3.08	9.24	6.16	10.78	-67.80	2756.6	0.15
4	262	-1144	-13715	54	-90	-105	-17033	3.08	9.24	6.16	10.78	-63.20	2569.8	0.14
5	262	-1008	-13278	58	-92	-110	-16614	3.08	9.24	6.16	10.78	-61.65	2506.6	0.13
apost= -- aant= 6.16 ainf= 3.08 asup= 7.70 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	295	-1559	-15623	43	-83	-103	-23298	3.08	9.24	6.16	12.32	-82.57	3092.0	0.16
4	295	-1144	-14263	54	-90	-122	-21622	3.08	9.24	6.16	12.32	-76.63	2869.5	0.15
5	295	-1008	-13809	58	-92	-129	-21055	3.08	9.24	6.16	12.32	-74.62	2794.3	0.14
apost= -- aant= 6.16 ainf= 3.08 asup= 9.24 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	328	-1559	-16220	43	-83	-117	-26087	3.08	9.24	7.70	13.85	-86.33	3081.4	0.16
4	328	-1144	-14810	54	-90	-140	-24168	3.08	9.24	7.70	13.85	-79.98	2854.8	0.14

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

5 328 -1008 -14340 58 -92 -148 -23519 3.08 9.24 7.70 13.85 -77.83 2778.1 0.14

apost= -- aant= 6.16 ainf= 4.62 asup= 10.78 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 41 NI 11815 NF 13853 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 6.2300 5.4468 18.6768 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	-747	14020	-74	128	-1	-20070	3.08	9.24	6.16	12.32	-71.13	2663.6	0.14
4	0	-362	12570	-53	119	37	-17620	3.08	9.24	6.16	12.32	-62.45	2338.4	0.12
5	0	-235	12090	-46	116	49	-16810	3.08	9.24	6.16	12.32	-59.58	2230.9	0.11

apost= -- aant= 6.16 ainf= 3.08 asup= 9.24 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	35	-747	13360	-74	128	25	-15236	9.24	9.24	4.62	9.24	-61.60	2675.5	0.15
4	35	-362	11968	-53	119	55	-13288	9.24	9.24	4.62	9.24	-53.72	2333.3	0.12
5	35	-235	11507	-46	116	65	-12644	9.24	9.24	4.62	9.24	-51.12	2220.4	0.12

apost= 6.16 aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	71	-747	12701	-74	128	51	-10635	9.24	3.08	4.62	9.24	-43.00	1867.6	0.09
4	71	-362	11367	-53	119	74	-9168	9.24	3.08	4.62	9.24	-37.07	1609.9	0.07
5	71	-235	10925	-46	116	82	-8685	9.24	3.08	4.62	9.24	-35.11	1525.0	0.06

apost= 6.16 aant= -- ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	106	-747	12041	-74	128	77	-6267	9.24	3.08	3.08	9.24	-15.18	127.2	0.00
4	106	-362	10765	-53	119	93	-5261	9.24	3.08	3.08	9.24	-12.74	106.8	0.00
5	106	-235	10342	-46	116	98	-4930	9.24	3.08	3.08	9.24	-11.94	100.1	0.00

apost= 6.16 aant= -- ainf= -- asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	141	-747	11382	-74	128	103	-2132	9.24	3.08	3.08	9.24	-5.16	43.3	0.00
4	141	-362	10163	-53	119	111	-1566	9.24	3.08	3.08	9.24	-3.79	31.8	0.00
5	141	-235	9759	-46	116	114	-1382	9.24	3.08	3.08	9.24	-3.35	28.0	0.00

apost= 6.16 aant= -- ainf= -- asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	177	-747	10722	-74	128	129	1770	9.24	3.08	9.24	3.08	-4.29	35.9	0.00
4	177	-362	9562	-53	119	130	1916	9.24	3.08	9.24	3.08	-4.64	38.9	0.00
5	177	-235	9177	-46	116	130	1961	9.24	3.08	9.24	3.08	-4.75	39.8	0.00

apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	212	-747	10062	-74	128	156	5440	9.24	3.08	9.24	3.08	-13.18	110.4	0.00
4	212	-362	8960	-53	119	149	5186	9.24	3.08	9.24	3.08	-12.56	105.2	0.00
5	212	-235	8594	-46	116	147	5098	9.24	3.08	9.24	3.08	-12.35	103.5	0.00

apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	247	-747	9403	-74	128	182	8877	9.24	3.08	9.24	3.08	-37.08	1564.7	0.06
4	247	-362	8358	-53	119	167	8243	9.24	3.08	9.24	3.08	-19.97	167.3	0.00
5	247	-235	8011	-46	116	163	8030	9.24	3.08	9.24	3.08	-19.45	163.0	0.00

apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	282	-747	8743	-74	128	208	12081	9.24	3.08	9.24	3.08	-50.47	2129.4	0.11
4	282	-362	7756	-53	119	186	11088	9.24	3.08	9.24	3.08	-46.32	1954.4	0.10
5	282	-235	7428	-46	116	179	10755	9.24	3.08	9.24	3.08	-44.93	1895.8	0.09

apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	318	-747	8084	-74	128	234	15052	9.24	3.08	9.24	3.08	-62.88	2653.1	0.15
4	318	-362	7155	-53	119	205	13720	9.24	3.08	9.24	3.08	-57.31	2418.4	0.13
5	318	-235	6846	-46	116	195	13276	9.24	3.08	9.24	3.08	-55.46	2340.0	0.12

apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	353	-747	7424	-74	128	260	17790	9.24	3.08	10.78	3.08	-70.29	2704.6	0.14
4	353	-362	6553	-53	119	223	16140	9.24	3.08	10.78	3.08	-63.77	2453.8	0.13
5	353	-235	6263	-46	116	212	15590	9.24	3.08	10.78	3.08	-61.59	2370.2	0.12

apost= 6.16 aant= -- ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 42 NI 13853 NF 13852 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 5.7400 5.0184 17.7584 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

3	0	-690	1766	155	-11	353	17830	9.24	3.08	10.78	3.08	-70.44	2710.7	0.14
4	0	-318	1523	160	-6	358	16180	9.24	3.08	10.78	3.08	-63.93	2459.9	0.13
5	0	-196	1444	162	-4	360	15620	9.24	3.08	10.78	3.08	-61.71	2374.7	0.12
apost= 6.16 aant= -- ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	33	-690	1188	155	-11	303	18311	9.24	3.08	10.78	3.08	-72.35	2783.9	0.15
4	33	-318	994	160	-6	306	16589	9.24	3.08	10.78	3.08	-65.54	2522.1	0.13
5	33	-196	931	162	-4	307	16006	9.24	3.08	10.78	3.08	-63.24	2433.5	0.13
apost= 6.16 aant= -- ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	65	-690	610	155	-11	252	18604	9.24	3.08	10.78	3.08	-73.50	2828.4	0.15
4	65	-318	465	160	-6	254	16827	9.24	3.08	10.78	3.08	-66.48	2558.1	0.13
5	65	-196	418	162	-4	255	16226	9.24	3.08	10.78	3.08	-64.11	2466.8	0.13
apost= 6.16 aant= -- ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	98	-690	31	155	-11	202	18709	9.24	3.08	10.78	3.08	-73.92	2844.3	0.15
4	98	-318	-65	160	-6	202	16891	9.24	3.08	10.78	3.08	-66.74	2568.0	0.14
5	98	-196	-95	162	-4	202	16278	9.24	3.08	10.78	3.08	-64.31	2474.8	0.13
apost= 6.16 aant= -- ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	130	-690	-547	155	-11	152	18625	9.24	3.08	10.78	3.08	-73.59	2831.6	0.15
4	130	-318	-594	160	-6	150	16784	9.24	3.08	10.78	3.08	-66.31	2551.6	0.13
5	130	-196	-608	162	-4	149	16164	9.24	3.08	10.78	3.08	-63.86	2457.4	0.13
apost= 6.16 aant= -- ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	163	-690	-1125	155	-11	101	18353	9.24	3.08	10.78	3.08	-72.51	2790.3	0.15
4	163	-318	-1123	160	-6	98	16504	9.24	3.08	10.78	3.08	-65.21	2509.1	0.13
5	163	-196	-1121	162	-4	97	15882	9.24	3.08	10.78	3.08	-62.75	2414.6	0.13
apost= 6.16 aant= -- ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	195	-690	-1703	155	-11	51	17893	9.24	3.08	10.78	3.08	-70.69	2720.3	0.15
4	195	-318	-1652	160	-6	46	16052	9.24	3.08	10.78	3.08	-63.42	2440.4	0.13
5	195	-196	-1633	162	-4	44	15434	9.24	3.08	10.78	3.08	-60.98	2346.4	0.12
apost= 6.16 aant= -- ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	228	-690	-2281	155	-11	1	17245	9.24	3.08	9.24	3.08	-72.04	3039.7	0.17
4	228	-318	-2181	160	-6	-6	15427	9.24	3.08	9.24	3.08	-64.45	2719.3	0.15
5	228	-196	-2146	162	-4	-8	14818	9.24	3.08	9.24	3.08	-61.90	2612.0	0.14
apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	260	-690	-2860	155	-11	-49	16408	3.08	9.24	9.24	3.08	-68.54	2892.2	0.16
4	260	-318	-2711	160	-6	-58	14631	3.08	9.24	9.24	3.08	-61.12	2578.9	0.14
5	260	-196	-2659	162	-4	-61	14036	3.08	9.24	9.24	3.08	-58.63	2474.1	0.13
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	293	-690	-3438	155	-11	-100	15383	3.08	9.24	9.24	3.08	-64.26	2711.5	0.15
4	293	-318	-3240	160	-6	-110	13661	3.08	9.24	9.24	3.08	-57.07	2408.0	0.13
5	293	-196	-3172	162	-4	-114	13086	3.08	9.24	9.24	3.08	-54.67	2306.7	0.12
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	326	-690	-4016	155	-11	-150	14170	9.24	9.24	9.24	3.08	-59.19	2497.7	0.14
4	326	-318	-3769	160	-6	-162	12520	9.24	9.24	9.24	3.08	-52.30	2206.8	0.11
5	326	-196	-3685	162	-4	-166	11970	9.24	9.24	9.24	3.08	-50.00	2109.9	0.11
apost= 6.16 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 43 NI 13852 NF 13839 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 7.0000 5.7400 5.0184 17.7584 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	-677	-10030	160	-330	203	14250	9.24	9.24	9.24	3.08	-59.53	2511.8	0.14
4	0	-315	-9112	175	-290	223	12590	9.24	9.24	9.24	3.08	-52.59	2219.2	0.12
5	0	-196	-8804	180	-277	230	12040	9.24	9.24	9.24	3.08	-50.30	2122.2	0.11
apost= 6.16 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	33	-677	-10613	160	-330	151	10864	9.24	3.08	9.24	3.08	-45.38	1915.0	0.09
4	33	-315	-9645	175	-290	166	9514	9.24	3.08	9.24	3.08	-39.75	1677.1	0.07
5	33	-196	-9321	180	-277	171	9068	9.24	3.08	9.24	3.08	-37.88	1598.4	0.07
apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	66	-677	-11196	160	-330	98	7288	9.24	3.08	9.24	3.08	-17.65	147.9	0.00

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

4	66	-315	-10178	175	-290	108	6264	9.24	3.08	9.24	3.08	-15.17	127.1	0.00
5	66	-196	-9837	180	-277	112	5927	9.24	3.08	9.24	3.08	-14.36	120.3	0.00
apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	98	-677	-11779	160	-330	46	3520	9.24	3.08	9.24	3.08	-8.53	71.4	0.00
4	98	-315	-10710	175	-290	51	2839	9.24	3.08	9.24	3.08	-6.88	57.6	0.00
5	98	-196	-10354	180	-277	53	2616	9.24	3.08	9.24	3.08	-6.34	53.1	0.00
apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	131	-677	-12362	160	-330	-6	-439	3.08	3.08	3.08	9.24	-1.06	8.9	0.00
4	131	-315	-11243	175	-290	-6	-761	3.08	3.08	3.08	9.24	-1.84	15.4	0.00
5	131	-196	-10870	180	-277	-6	-864	3.08	3.08	3.08	9.24	-2.09	17.5	0.00
apost= -- aant= -- ainf= -- asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	164	-677	-12945	160	-330	-59	-4588	3.08	9.24	3.08	9.24	-11.11	93.1	0.00
4	164	-315	-11776	175	-290	-63	-4536	3.08	9.24	3.08	9.24	-10.99	92.0	0.00
5	164	-196	-11387	180	-277	-65	-4513	3.08	9.24	3.08	9.24	-10.93	91.6	0.00
apost= -- aant= 6.16 ainf= -- asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	197	-677	-13528	160	-330	-111	-8929	3.08	9.24	3.08	9.24	-37.30	1573.8	0.06
4	197	-315	-12309	175	-290	-121	-8485	3.08	9.24	3.08	9.24	-35.44	1495.6	0.06
5	197	-196	-11904	180	-277	-124	-8332	3.08	9.24	3.08	9.24	-34.80	1468.6	0.06
apost= -- aant= 6.16 ainf= -- asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	230	-677	-14111	160	-330	-164	-13460	3.08	9.24	3.08	9.24	-56.23	2372.5	0.13
4	230	-315	-12842	175	-290	-178	-12609	3.08	9.24	3.08	9.24	-52.67	2222.5	0.12
5	230	-196	-12420	180	-277	-183	-12320	3.08	9.24	3.08	9.24	-51.46	2171.5	0.11
apost= -- aant= 6.16 ainf= -- asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	262	-677	-14694	160	-330	-216	-18182	3.08	9.24	6.16	10.78	-67.47	2743.1	0.15
4	262	-315	-13374	175	-290	-235	-16908	3.08	9.24	6.16	10.78	-62.74	2550.9	0.13
5	262	-196	-12937	180	-277	-242	-16477	3.08	9.24	6.16	10.78	-61.14	2485.9	0.13
apost= -- aant= 6.16 ainf= 3.08 asup= 7.70 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	295	-677	-15277	160	-330	-268	-23096	3.08	9.24	6.16	12.32	-81.85	3065.2	0.16
4	295	-315	-13907	175	-290	-293	-21382	3.08	9.24	6.16	12.32	-75.78	2837.7	0.15
5	295	-196	-13453	180	-277	-301	-20804	3.08	9.24	6.16	12.32	-73.73	2761.0	0.14
apost= -- aant= 6.16 ainf= 3.08 asup= 9.24 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	328	-677	-15860	160	-330	-321	-25821	3.08	9.24	7.70	13.85	-85.45	3050.0	0.15
4	328	-315	-14440	175	-290	-350	-23864	3.08	9.24	7.70	13.85	-78.98	2818.8	0.14
5	328	-196	-13970	180	-277	-360	-23204	3.08	9.24	7.70	13.85	-76.79	2740.9	0.14
apost= -- aant= 6.16 ainf= 4.62 asup= 10.78 (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 44 NI 11282 NF 13844 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 3.0000 7.4925 5.6610 16.1535 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--													--
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	1130	4454	-200	333	-348	-4657	3.08	4.62	3.08	6.16	-67.88	2270.1	0.13
4	0	1066	3990	-185	284	-323	-4153	3.08	4.62	3.08	6.16	-60.53	2024.4	0.11
5	0	1047	3834	-180	268	-315	-3985	3.08	4.62	3.08	6.16	-58.08	1942.5	0.11
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	37	1130	3857	-200	333	-275	-3122	3.08	4.62	3.08	4.62	-50.30	2006.2	0.12
4	37	1066	3456	-185	284	-254	-2778	3.08	4.62	3.08	4.62	-44.76	1785.1	0.10
5	37	1047	3321	-180	268	-248	-2663	3.08	4.62	3.08	4.62	-42.92	1711.5	0.10
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	74	1130	3260	-200	333	-201	-1807	3.08	4.62	3.08	4.62	-17.44	138.1	0.00
4	74	1066	2922	-185	284	-186	-1600	3.08	4.62	3.08	4.62	-15.44	122.2	0.00
5	74	1047	2808	-180	268	-181	-1531	3.08	4.62	3.08	4.62	-14.78	117.0	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	111	1130	2664	-200	333	-127	-713	3.08	4.62	3.08	4.62	-6.88	54.5	0.00
4	111	1066	2388	-185	284	-118	-619	3.08	4.62	3.08	4.62	-5.98	47.3	0.00
5	111	1047	2295	-180	268	-115	-588	3.08	4.62	3.08	4.62	-5.68	44.9	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	148	1130	2067	-200	333	-53	161	3.08	4.62	4.62	3.08	-1.56	12.3	0.00
4	148	1066	1854	-185	284	-49	164	3.08	4.62	4.62	3.08	-1.59	12.5	0.00
5	148	1047	1782	-180	268	-48	165	3.08	4.62	4.62	3.08	-1.59	12.6	0.00

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	185	1130	1470	-200	333	21	814	4.62	3.08	4.62	3.08	-7.86	62.2	0.00
4	185	1066	1320	-185	284	19	750	4.62	3.08	4.62	3.08	-7.24	57.3	0.00
5	185	1047	1269	-180	268	18	728	4.62	3.08	4.62	3.08	-7.03	55.6	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	222	1130	873	-200	333	95	1247	4.62	3.08	4.62	3.08	-12.04	95.3	0.00
4	222	1066	785	-185	284	87	1139	4.62	3.08	4.62	3.08	-10.99	87.0	0.00
5	222	1047	755	-180	268	85	1102	4.62	3.08	4.62	3.08	-10.64	84.2	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	259	1130	276	-200	333	168	1460	4.62	3.08	4.62	3.08	-14.09	111.5	0.00
4	259	1066	251	-185	284	156	1330	4.62	3.08	4.62	3.08	-12.84	101.7	0.00
5	259	1047	242	-180	268	152	1287	4.62	3.08	4.62	3.08	-12.42	98.3	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	296	1130	-320	-200	333	242	1452	4.62	3.08	4.62	3.08	-14.01	110.9	0.00
4	296	1066	-283	-185	284	224	1325	4.62	3.08	4.62	3.08	-12.78	101.2	0.00
5	296	1047	-271	-180	268	218	1281	4.62	3.08	4.62	3.08	-12.37	97.9	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	333	1130	-917	-200	333	316	1223	4.62	3.08	4.62	3.08	-11.80	93.4	0.00
4	333	1066	-817	-185	284	292	1121	4.62	3.08	4.62	3.08	-10.82	85.7	0.00
5	333	1047	-784	-180	268	285	1086	4.62	3.08	4.62	3.08	-10.49	83.0	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	369	1130	-1514	-200	333	390	774	4.62	3.08	4.62	3.08	-7.47	59.1	0.00
4	369	1066	-1351	-185	284	361	721	4.62	3.08	4.62	3.08	-6.96	55.1	0.00
5	369	1047	-1297	-180	268	352	702	4.62	3.08	4.62	3.08	-6.78	53.6	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 45 NI 13844 NF 13847 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 3.0000 7.2090 5.4468 15.6558 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	-----			-----			-----			-----			--
	cm	kg			kg*m			cm²			kg/cm²			mm

3	0	1730	2543	-134	133	-256	-266	3.08	4.62	3.08	4.62	-2.56	20.3	0.00
4	0	1621	2274	-128	112	-243	-237	3.08	4.62	3.08	4.62	-2.29	18.1	0.00
5	0	1587	2185	-126	106	-240	-229	3.08	4.62	3.08	4.62	-2.21	17.5	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	36	1730	1987	-134	133	-208	539	3.08	4.62	4.62	3.08	-5.20	41.2	0.00
4	36	1621	1776	-128	112	-198	482	3.08	4.62	4.62	3.08	-4.66	36.9	0.00
5	36	1587	1706	-126	106	-195	462	3.08	4.62	4.62	3.08	-4.46	35.3	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	71	1730	1430	-134	133	-161	1146	3.08	4.62	4.62	3.08	-11.06	87.6	0.00
4	71	1621	1278	-128	112	-153	1025	3.08	4.62	4.62	3.08	-9.89	78.3	0.00
5	71	1587	1227	-126	106	-150	983	3.08	4.62	4.62	3.08	-9.49	75.1	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	107	1730	874	-134	133	-113	1555	3.08	4.62	4.62	3.08	-15.01	118.8	0.00
4	107	1621	779	-128	112	-107	1390	3.08	4.62	4.62	3.08	-13.42	106.2	0.00
5	107	1587	749	-126	106	-106	1334	3.08	4.62	4.62	3.08	-12.88	102.0	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	142	1730	318	-134	133	-65	1767	3.08	4.62	4.62	3.08	-17.05	135.0	0.00
4	142	1621	281	-128	112	-62	1579	3.08	4.62	4.62	3.08	-15.24	120.6	0.00
5	142	1587	270	-126	106	-61	1515	3.08	4.62	4.62	3.08	-14.62	115.8	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	178	1730	-238	-134	133	-18	1781	3.08	4.62	4.62	3.08	-17.19	136.1	0.00
4	178	1621	-217	-128	112	-17	1591	3.08	4.62	4.62	3.08	-15.35	121.5	0.00
5	178	1587	-209	-126	106	-16	1526	3.08	4.62	4.62	3.08	-14.73	116.6	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	213	1730	-795	-134	133	30	1598	4.62	3.08	4.62	3.08	-15.42	122.1	0.00
4	213	1621	-715	-127	112	29	1425	4.62	3.08	4.62	3.08	-13.75	108.9	0.00
5	213	1587	-688	-126	106	28	1367	4.62	3.08	4.62	3.08	-13.19	104.4	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	249	1730	-1351	-134	133	78	1216	4.62	3.08	4.62	3.08	-11.74	92.9	0.00

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

4	249	1621	-1213	-127	112	74	1083	4.62	3.08	4.62	3.08	-10.45	82.7	0.00
5	249	1587	-1167	-126	106	73	1037	4.62	3.08	4.62	3.08	-10.01	79.2	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	284	1730	-1907	-134	133	125	638	4.62	3.08	4.62	3.08	-6.15	48.7	0.00
4	284	1621	-1712	-128	112	119	563	4.62	3.08	4.62	3.08	-5.43	43.0	0.00
5	284	1587	-1645	-126	106	118	538	4.62	3.08	4.62	3.08	-5.19	41.1	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	320	1730	-2464	-134	133	173	-139	4.62	3.08	3.08	4.62	-1.34	10.6	0.00
4	320	1621	-2210	-128	112	164	-133	4.62	3.08	3.08	4.62	-1.29	10.2	0.00
5	320	1587	-2124	-126	106	162	-132	4.62	3.08	3.08	4.62	-1.28	10.1	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	355	1730	-3020	-134	133	221	-1113	4.62	3.08	3.08	4.62	-10.74	85.0	0.00
4	355	1621	-2708	-128	112	210	-1007	4.62	3.08	3.08	4.62	-9.72	76.9	0.00
5	355	1587	-2603	-126	106	207	-972	4.62	3.08	3.08	4.62	-9.38	74.3	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 46 NI 13847 NF 13850 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 3.0000 7.6950 5.8140 16.5090 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	1715	2821	123	62	221	-1085	4.62	3.08	3.08	4.62	-10.47	82.9	0.00
4	0	1601	2525	113	51	201	-976	4.62	3.08	3.08	4.62	-9.42	74.6	0.00
5	0	1565	2427	109	48	195	-940	4.62	3.08	3.08	4.62	-9.07	71.8	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	38	1715	2192	123	62	174	-130	4.62	3.08	3.08	4.62	-1.25	9.9	0.00
4	38	1601	1963	113	51	158	-121	4.62	3.08	3.08	4.62	-1.17	9.3	0.00
5	38	1565	1887	109	48	153	-118	4.62	3.08	3.08	4.62	-1.14	9.0	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	76	1715	1563	123	62	127	585	4.62	3.08	4.62	3.08	-5.65	44.7	0.00
4	76	1601	1400	113	51	115	519	4.62	3.08	4.62	3.08	-5.01	39.7	0.00
5	76	1565	1346	109	48	112	498	4.62	3.08	4.62	3.08	-4.80	38.0	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	114	1715	935	123	62	80	1061	4.62	3.08	4.62	3.08	-10.24	81.1	0.00
4	114	1601	838	113	51	72	946	4.62	3.08	4.62	3.08	-9.13	72.2	0.00
5	114	1565	806	109	48	70	908	4.62	3.08	4.62	3.08	-8.76	69.3	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	152	1715	306	123	62	33	1298	4.62	3.08	4.62	3.08	-12.52	99.1	0.00
4	152	1601	275	113	51	30	1158	4.62	3.08	4.62	3.08	-11.17	88.4	0.00
5	152	1565	266	109	48	28	1112	4.62	3.08	4.62	3.08	-10.73	84.9	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	190	1715	-323	123	62	-14	1294	3.08	4.62	4.62	3.08	-12.49	98.9	0.00
4	190	1601	-287	113	51	-13	1155	3.08	4.62	4.62	3.08	-11.15	88.3	0.00
5	190	1565	-275	109	48	-13	1110	3.08	4.62	4.62	3.08	-10.71	84.8	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	229	1715	-952	123	62	-61	1052	3.08	4.62	4.62	3.08	-10.15	80.4	0.00
4	229	1601	-849	113	51	-56	939	3.08	4.62	4.62	3.08	-9.06	71.7	0.00
5	229	1565	-815	109	48	-55	902	3.08	4.62	4.62	3.08	-8.71	68.9	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	267	1715	-1581	123	62	-108	569	3.08	4.62	4.62	3.08	-5.50	43.5	0.00
4	267	1601	-1412	113	51	-99	508	3.08	4.62	4.62	3.08	-4.91	38.8	0.00
5	267	1565	-1355	109	48	-96	489	3.08	4.62	4.62	3.08	-4.72	37.4	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	305	1715	-2209	123	62	-155	-153	3.08	4.62	3.08	4.62	-1.47	11.7	0.00
4	305	1601	-1974	113	51	-142	-136	3.08	4.62	3.08	4.62	-1.32	10.4	0.00
5	305	1565	-1895	109	48	-138	-130	3.08	4.62	3.08	4.62	-1.26	9.9	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	343	1715	-2838	123	62	-202	-1114	3.08	4.62	3.08	4.62	-10.75	85.1	0.00
4	343	1601	-2537	113	51	-185	-996	3.08	4.62	3.08	4.62	-9.61	76.1	0.00
5	343	1565	-2436	109	48	-179	-955	3.08	4.62	3.08	4.62	-9.22	73.0	0.00

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	381	1715	-3467	123	62	-249	-2315	3.08	4.62	3.08	4.62	-37.30	1487.7	0.07
4	381	1601	-3099	113	51	-228	-2069	3.08	4.62	3.08	4.62	-33.34	1329.6	0.06
5	381	1565	-2976	109	48	-221	-1986	3.08	4.62	3.08	4.62	-19.17	151.7	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 47 NI 11283 NF 13843 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 3.0000 7.4925 5.6610 16.1535 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm		kg			kg*m				cm²			kg/cm²	mm
3	0	0	4535	-55	-365	-85	-4686	3.08	4.62	3.08	6.16	-68.30	2284.2	0.13
4	0	46	4004	-52	-347	-80	-4080	3.08	4.62	3.08	6.16	-59.47	1988.8	0.11
5	0	62	3826	-51	-342	-79	-3877	3.08	4.62	3.08	6.16	-56.51	1889.9	0.10
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	37	0	3938	-55	-365	-64	-3121	3.08	4.62	3.08	4.62	-50.29	2005.5	0.12
4	37	46	3470	-52	-347	-61	-2699	3.08	4.62	3.08	4.62	-43.50	1734.7	0.10
5	37	62	3313	-51	-342	-60	-2558	3.08	4.62	3.08	4.62	-41.22	1644.0	0.09
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	74	0	3341	-55	-365	-44	-1776	3.08	4.62	3.08	4.62	-17.14	135.7	0.00
4	74	46	2936	-52	-347	-42	-1516	3.08	4.62	3.08	4.62	-14.63	115.8	0.00
5	74	62	2800	-51	-342	-41	-1429	3.08	4.62	3.08	4.62	-13.79	109.2	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	111	0	2745	-55	-365	-24	-652	3.08	4.62	3.08	4.62	-6.29	49.8	0.00
4	111	46	2402	-52	-347	-23	-530	3.08	4.62	3.08	4.62	-5.11	40.5	0.00
5	111	62	2287	-51	-342	-23	-489	3.08	4.62	3.08	4.62	-4.72	37.4	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	148	0	2148	-55	-365	-3	252	3.08	3.08	4.62	3.08	-2.43	19.3	0.00
4	148	46	1868	-52	-347	-4	259	3.08	3.08	4.62	3.08	-2.50	19.8	0.00
5	148	62	1774	-51	-342	-4	261	3.08	3.08	4.62	3.08	-2.52	19.9	0.00
apost= -- aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	185	0	1551	-55	-365	17	936	4.62	3.08	4.62	3.08	-9.03	71.5	0.00
4	185	46	1334	-52	-347	15	851	4.62	3.08	4.62	3.08	-8.21	65.0	0.00
5	185	62	1261	-51	-342	15	821	4.62	3.08	4.62	3.08	-7.92	62.7	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	222	0	954	-55	-365	37	1398	4.62	3.08	4.62	3.08	-13.50	106.8	0.00
4	222	46	800	-52	-347	34	1245	4.62	3.08	4.62	3.08	-12.02	95.1	0.00
5	222	62	747	-51	-342	34	1192	4.62	3.08	4.62	3.08	-11.50	91.1	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	259	0	357	-55	-365	58	1641	4.62	3.08	4.62	3.08	-15.84	125.4	0.00
4	259	46	266	-52	-347	54	1442	4.62	3.08	4.62	3.08	-13.92	110.2	0.00
5	259	62	234	-51	-342	52	1373	4.62	3.08	4.62	3.08	-13.25	104.9	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	296	0	-239	-55	-365	78	1663	4.62	3.08	4.62	3.08	-16.05	127.0	0.00
4	296	46	-268	-52	-347	73	1441	4.62	3.08	4.62	3.08	-13.91	110.1	0.00
5	296	62	-279	-51	-342	71	1365	4.62	3.08	4.62	3.08	-13.17	104.3	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	333	0	-836	-55	-365	98	1464	4.62	3.08	4.62	3.08	-14.13	111.9	0.00
4	333	46	-802	-52	-347	92	1244	4.62	3.08	4.62	3.08	-12.00	95.0	0.00
5	333	62	-792	-51	-342	90	1167	4.62	3.08	4.62	3.08	-11.26	89.2	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	369	0	-1433	-55	-365	119	1045	4.62	3.08	4.62	3.08	-10.09	79.8	0.00
4	369	46	-1336	-52	-347	111	849	4.62	3.08	4.62	3.08	-8.19	64.9	0.00
5	369	62	-1305	-51	-342	109	780	4.62	3.08	4.62	3.08	-7.53	59.6	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 48 NI 13843 NF 13846 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 3.0000 7.2090 5.4468 15.6558 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
cm														
3	0	-165	2815	-88	-90	-148	-949	3.08	4.62	3.08	4.62	-9.16	72.5	0.00
4	0	-109	2517	-86	-84	-145	-859	3.08	4.62	3.08	4.62	-8.29	65.7	0.00
5	0	-91	2420	-86	-82	-145	-835	3.08	4.62	3.08	4.62	-8.06	63.8	0.00
apost= --		aant= 1.54		ainf= --		asup= 1.54		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	36	-165	2259	-88	-90	-117	-48	3.08	4.62	3.08	4.62	-0.46	3.6	0.00
4	36	-109	2019	-86	-84	-114	-54	3.08	4.62	3.08	4.62	-0.52	4.1	0.00
5	36	-91	1941	-86	-82	-114	-60	3.08	4.62	3.08	4.62	-0.58	4.6	0.00
apost= --		aant= 1.54		ainf= --		asup= 1.54		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	71	-165	1703	-88	-90	-86	656	3.08	4.62	4.62	3.08	-6.33	50.1	0.00
4	71	-109	1521	-86	-84	-84	575	3.08	4.62	4.62	3.08	-5.55	43.9	0.00
5	71	-91	1462	-86	-82	-84	545	3.08	4.62	4.62	3.08	-5.26	41.6	0.00
apost= --		aant= 1.54		ainf= 1.54		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	107	-165	1146	-88	-90	-54	1162	3.08	4.62	4.62	3.08	-11.22	88.8	0.00
4	107	-109	1022	-86	-84	-53	1027	3.08	4.62	4.62	3.08	-9.91	78.5	0.00
5	107	-91	984	-86	-82	-53	979	3.08	4.62	4.62	3.08	-9.45	74.8	0.00
apost= --		aant= 1.54		ainf= 1.54		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	142	-165	590	-88	-90	-23	1471	3.08	4.62	4.62	3.08	-14.20	112.4	0.00
4	142	-109	524	-86	-84	-23	1302	3.08	4.62	4.62	3.08	-12.56	99.5	0.00
5	142	-91	505	-86	-82	-23	1244	3.08	4.62	4.62	3.08	-12.00	95.0	0.00
apost= --		aant= 1.54		ainf= 1.54		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	178	-165	34	-88	-90	8	1582	4.62	3.08	4.62	3.08	-15.27	120.9	0.00
4	178	-109	26	-86	-84	8	1400	4.62	3.08	4.62	3.08	-13.51	106.9	0.00
5	178	-91	26	-86	-82	7	1338	4.62	3.08	4.62	3.08	-12.91	102.2	0.00
apost= 1.54		aant= --		ainf= 1.54		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	213	-165	-522	-88	-90	39	1495	4.62	3.08	4.62	3.08	-14.43	114.2	0.00
4	213	-109	-472	-86	-84	38	1320	4.62	3.08	4.62	3.08	-12.74	100.9	0.00
5	213	-91	-453	-86	-82	38	1262	4.62	3.08	4.62	3.08	-12.18	96.4	0.00
apost= 1.54		aant= --		ainf= 1.54		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	249	-165	-1078	-88	-90	70	1211	4.62	3.08	4.62	3.08	-11.68	92.5	0.00
4	249	-109	-970	-86	-84	69	1064	4.62	3.08	4.62	3.08	-10.27	81.3	0.00
5	249	-91	-932	-86	-82	68	1016	4.62	3.08	4.62	3.08	-9.81	77.6	0.00
apost= 1.54		aant= --		ainf= 1.54		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	284	-165	-1635	-88	-90	102	729	4.62	3.08	4.62	3.08	-7.03	55.7	0.00
4	284	-109	-1469	-86	-84	99	631	4.62	3.08	4.62	3.08	-6.09	48.2	0.00
5	284	-91	-1410	-86	-82	99	600	4.62	3.08	4.62	3.08	-5.79	45.8	0.00
apost= 1.54		aant= --		ainf= 1.54		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	320	-165	-2191	-88	-90	133	49	4.62	3.08	4.62	3.08	-0.47	3.7	0.00
4	320	-109	-1967	-86	-84	130	21	4.62	3.08	4.62	3.08	-0.20	1.6	0.00
5	320	-91	-1889	-86	-82	129	14	4.62	3.08	4.62	3.08	-0.13	1.1	0.00
apost= 1.54		aant= --		ainf= 1.54		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	355	-165	-2747	-88	-90	164	-828	4.62	3.08	3.08	4.62	-8.00	63.3	0.00
4	355	-109	-2465	-86	-84	160	-767	4.62	3.08	3.08	4.62	-7.40	58.6	0.00
5	355	-91	-2368	-86	-82	159	-743	4.62	3.08	3.08	4.62	-7.17	56.7	0.00

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 49 NI 13846 NF 13849 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 7.6950 5.8140 16.5090 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
cm														
3	0	-210	3058	105	48	199	-1505	4.62	3.08	3.08	4.62	-14.53	115.0	0.00
4	0	-154	2732	94	44	178	-1345	4.62	3.08	3.08	4.62	-12.98	102.8	0.00
5	0	-135	2624	90	42	171	-1292	4.62	3.08	3.08	4.62	-12.47	98.7	0.00
apost= 1.54		aant= --		ainf= --		asup= 1.54		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	38	-210	2429	105	48	159	-460	4.62	3.08	3.08	4.62	-4.44	35.1	0.00
4	38	-154	2170	94	44	142	-411	4.62	3.08	3.08	4.62	-3.97	31.4	0.00
5	38	-135	2084	90	42	136	-395	4.62	3.08	3.08	4.62	-3.82	30.2	0.00

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	76	-210	1800	105	48	119	346	4.62	3.08	4.62	3.08	-3.34	26.4	0.00
4	76	-154	1607	94	44	106	308	4.62	3.08	4.62	3.08	-2.97	23.5	0.00
5	76	-135	1543	90	42	102	295	4.62	3.08	4.62	3.08	-2.85	22.6	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	114	-210	1171	105	48	79	912	4.62	3.08	4.62	3.08	-8.80	69.7	0.00
4	114	-154	1045	94	44	71	813	4.62	3.08	4.62	3.08	-7.85	62.1	0.00
5	114	-135	1003	90	42	68	781	4.62	3.08	4.62	3.08	-7.53	59.6	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	152	-210	542	105	48	39	1238	4.62	3.08	4.62	3.08	-11.95	94.6	0.00
4	152	-154	482	94	44	35	1104	4.62	3.08	4.62	3.08	-10.66	84.3	0.00
5	152	-135	463	90	42	34	1060	4.62	3.08	4.62	3.08	-10.23	81.0	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	190	-210	-86	105	48	-1	1325	3.08	3.08	4.62	3.08	-12.79	101.3	0.00
4	190	-154	-80	94	44	-1	1181	3.08	3.08	4.62	3.08	-11.39	90.2	0.00
5	190	-135	-77	90	42	-1	1133	3.08	3.08	4.62	3.08	-10.94	86.6	0.00
apost= -- aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	229	-210	-715	105	48	-41	1173	3.08	4.62	4.62	3.08	-11.32	89.6	0.00
4	229	-154	-642	94	44	-37	1043	3.08	4.62	4.62	3.08	-10.07	79.7	0.00
5	229	-135	-618	90	42	-35	1001	3.08	4.62	4.62	3.08	-9.66	76.5	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	267	-210	-1344	105	48	-81	781	3.08	4.62	4.62	3.08	-7.54	59.7	0.00
4	267	-154	-1205	94	44	-72	691	3.08	4.62	4.62	3.08	-6.67	52.8	0.00
5	267	-135	-1158	90	42	-69	663	3.08	4.62	4.62	3.08	-6.39	50.6	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	305	-210	-1973	105	48	-121	149	3.08	4.62	4.62	3.08	-1.44	11.4	0.00
4	305	-154	-1767	94	44	-108	125	3.08	4.62	4.62	3.08	-1.21	9.5	0.00
5	305	-135	-1698	90	42	-104	118	3.08	4.62	4.62	3.08	-1.14	9.1	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	343	-210	-2602	105	48	-161	-722	3.08	4.62	3.08	4.62	-6.97	55.2	0.00
4	343	-154	-2330	94	44	-144	-655	3.08	4.62	3.08	4.62	-6.33	50.1	0.00
5	343	-135	-2239	90	42	-138	-631	3.08	4.62	3.08	4.62	-6.09	48.2	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	381	-210	-3231	105	48	-201	-1833	3.08	4.62	3.08	4.62	-17.69	140.0	0.00
4	381	-154	-2892	94	44	-179	-1650	3.08	4.62	3.08	4.62	-15.93	126.1	0.00
5	381	-135	-2779	90	42	-172	-1587	3.08	4.62	3.08	4.62	-15.32	121.3	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 50 NI 13849 NF 13852 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 3.0000 6.7900 5.9364 15.7264 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	--	-----			-----			-----				-----		--
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	-227	3023	-101	-21	-206	-1768	3.08	4.62	3.08	4.62	-17.06	135.1	0.00
4	0	-174	2679	-105	-17	-213	-1574	3.08	4.62	3.08	4.62	-15.19	120.3	0.00
5	0	-157	2564	-106	-16	-215	-1509	3.08	4.62	3.08	4.62	-14.56	115.3	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	39	-227	2405	-101	-21	-167	-702	3.08	4.62	3.08	4.62	-6.77	53.6	0.00
4	39	-174	2131	-105	-17	-172	-629	3.08	4.62	3.08	4.62	-6.07	48.1	0.00
5	39	-157	2039	-106	-16	-173	-604	3.08	4.62	3.08	4.62	-5.83	46.2	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	79	-227	1787	-101	-21	-127	122	3.08	4.62	4.62	3.08	-1.18	9.3	0.00
4	79	-174	1583	-105	-17	-130	101	3.08	4.62	4.62	3.08	-0.97	7.7	0.00
5	79	-157	1515	-106	-16	-132	94	3.08	4.62	4.62	3.08	-0.91	7.2	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	118	-227	1169	-101	-21	-87	703	3.08	4.62	4.62	3.08	-6.78	53.7	0.00
4	118	-174	1035	-105	-17	-89	615	3.08	4.62	4.62	3.08	-5.94	47.0	0.00
5	118	-157	990	-106	-16	-90	586	3.08	4.62	4.62	3.08	-5.66	44.8	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

3	157	-227	551	-101	-21	-47	1041	3.08	4.62	4.62	3.08	-10.04	79.5	0.00
4	157	-174	487	-105	-17	-48	914	3.08	4.62	4.62	3.08	-8.82	69.8	0.00
5	157	-157	465	-106	-16	-49	872	3.08	4.62	4.62	3.08	-8.42	66.6	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	196	-227	-67	-101	-21	-7	1136	3.08	3.08	4.62	3.08	-10.96	86.8	0.00
4	196	-174	-61	-105	-17	-7	998	3.08	3.08	4.62	3.08	-9.63	76.2	0.00
5	196	-157	-59	-106	-16	-7	952	3.08	3.08	4.62	3.08	-9.19	72.7	0.00
apost= -- aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	236	-227	-686	-101	-21	33	988	4.62	3.08	4.62	3.08	-9.53	75.5	0.00
4	236	-174	-609	-105	-17	34	866	4.62	3.08	4.62	3.08	-8.36	66.2	0.00
5	236	-157	-584	-106	-16	35	826	4.62	3.08	4.62	3.08	-7.97	63.1	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	275	-227	-1304	-101	-21	73	597	4.62	3.08	4.62	3.08	-5.76	45.6	0.00
4	275	-174	-1157	-105	-17	75	519	4.62	3.08	4.62	3.08	-5.01	39.6	0.00
5	275	-157	-1109	-106	-16	76	493	4.62	3.08	4.62	3.08	-4.76	37.7	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	314	-227	-1922	-101	-21	112	-37	4.62	3.08	3.08	4.62	-0.36	2.8	0.00
4	314	-174	-1705	-105	-17	116	-44	4.62	3.08	3.08	4.62	-0.42	3.3	0.00
5	314	-157	-1634	-106	-16	118	-46	4.62	3.08	3.08	4.62	-0.44	3.5	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	354	-227	-2540	-101	-21	152	-914	4.62	3.08	3.08	4.62	-8.82	69.8	0.00
4	354	-174	-2253	-105	-17	158	-822	4.62	3.08	3.08	4.62	-7.93	62.8	0.00
5	354	-157	-2158	-106	-16	160	-791	4.62	3.08	3.08	4.62	-7.63	60.4	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	393	-227	-3158	-101	-21	192	-2033	4.62	3.08	3.08	4.62	-19.62	155.3	0.00
4	393	-174	-2801	-105	-17	199	-1815	4.62	3.08	3.08	4.62	-17.52	138.7	0.00
5	393	-157	-2683	-106	-16	201	-1742	4.62	3.08	3.08	4.62	-16.81	133.1	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 51 NI 11284 NF 13835 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 3.0000 7.4925 5.6610 16.1535 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	779	3511	-8	-150	-20	-2450	3.08	4.62	3.08	4.62	-39.48	1574.5	0.08
4	0	810	3001	-5	-140	-14	-1955	3.08	4.62	3.08	4.62	-18.87	149.4	0.00
5	0	820	2829	-4	-136	-12	-1786	3.08	4.62	3.08	4.62	-17.24	136.5	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	37	779	2914	-8	-150	-17	-1263	3.08	4.62	3.08	4.62	-12.19	96.5	0.00
4	37	810	2467	-5	-140	-12	-945	3.08	4.62	3.08	4.62	-9.12	72.2	0.00
5	37	820	2316	-4	-136	-10	-836	3.08	4.62	3.08	4.62	-8.06	63.8	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	74	779	2317	-8	-150	-13	-297	3.08	4.62	3.08	4.62	-2.87	22.7	0.00
4	74	810	1933	-5	-140	-10	-132	3.08	4.62	3.08	4.62	-1.27	10.1	0.00
5	74	820	1803	-4	-136	-9	-75	3.08	4.62	3.08	4.62	-0.72	5.7	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	111	779	1721	-8	-150	-10	449	3.08	4.62	4.62	3.08	-4.33	34.3	0.00
4	111	810	1399	-5	-140	-8	484	3.08	4.62	4.62	3.08	-4.67	37.0	0.00
5	111	820	1290	-4	-136	-7	496	3.08	4.62	4.62	3.08	-4.79	37.9	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	148	779	1124	-8	-150	-7	974	3.08	4.62	4.62	3.08	-9.40	74.4	0.00
4	148	810	865	-5	-140	-6	902	3.08	4.62	4.62	3.08	-8.71	68.9	0.00
5	148	820	777	-4	-136	-6	878	3.08	4.62	4.62	3.08	-8.47	67.1	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	185	779	527	-8	-150	-4	1279	3.08	3.08	4.62	3.08	-12.34	97.7	0.00
4	185	810	331	-5	-140	-4	1123	3.08	3.08	4.62	3.08	-10.84	85.8	0.00
5	185	820	264	-4	-136	-4	1070	3.08	3.08	4.62	3.08	-10.33	81.8	0.00
apost= -- aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	222	779	-70	-8	-150	-1	1363	4.62	3.08	4.62	3.08	-13.16	104.2	0.00
4	222	810	-203	-5	-140	-2	1147	4.62	3.08	4.62	3.08	-11.07	87.6	0.00
5	222	820	-250	-4	-136	-3	1073	4.62	3.08	4.62	3.08	-10.35	82.0	0.00

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

apost= 1.54			aant= --		ainf= 1.54		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)					
3	259	779	-667	-8	-150	2	1227	4.62	3.08	4.62	3.08	-11.84	93.8	0.00
4	259	810	-737	-5	-140	-0	973	4.62	3.08	4.62	3.08	-9.40	74.4	0.00
5	259	820	-763	-4	-136	-1	886	4.62	3.08	4.62	3.08	-8.55	67.7	0.00
apost= 1.54			aant= --		ainf= 1.54		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)					
3	296	779	-1263	-8	-150	5	871	4.62	3.08	4.62	3.08	-8.40	66.5	0.00
4	296	810	-1271	-5	-140	2	603	4.62	3.08	4.62	3.08	-5.82	46.0	0.00
5	296	820	-1276	-4	-136	0	509	4.62	3.08	4.62	3.08	-4.91	38.9	0.00
apost= 1.54			aant= --		ainf= 1.54		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)					
3	333	779	-1860	-8	-150	8	293	4.62	3.08	4.62	4.62	-2.76	22.2	0.00
4	333	810	-1805	-5	-140	3	34	4.62	3.08	4.62	4.62	-0.32	2.6	0.00
5	333	820	-1789	-4	-136	2	-57	4.62	3.08	4.62	4.62	-0.54	4.3	0.00
apost= 1.54			aant= --		ainf= 1.54		asup= 1.54		(e armatura base = 4 X 1.54)					
3	369	779	-2457	-8	-150	11	-136	4.62	3.08	3.08	4.62	-1.31	10.4	0.00
4	369	810	-2339	-5	-140	5	-380	4.62	3.08	3.08	4.62	-3.67	29.1	0.00
5	369	820	-2302	-4	-136	4	-468	4.62	3.08	3.08	4.62	-4.51	35.7	0.00
apost= 1.54			aant= --		ainf= --		asup= 1.54		(e armatura base = 4 X 1.54)					
ASTA NUM. 52 NI 13835 NF 13841 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 3.0000 7.2090 5.4468 15.6558 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	-247	3917	-70	-43	-118	-2973	3.08	4.62	3.08	4.62	-47.92	1910.9	0.11
4	0	-92	3472	-65	-37	-111	-2616	3.08	4.62	3.08	4.62	-42.16	1681.3	0.09
5	0	-40	3331	-64	-35	-108	-2509	3.08	4.62	3.08	4.62	-40.44	1612.6	0.09
apost= --			aant= 1.54		ainf= --		asup= 1.54		(e armatura base = 4 X 1.54)					
3	36	-247	3361	-70	-43	-93	-2268	3.08	4.62	3.08	4.62	-36.55	1457.6	0.07
4	36	-92	2974	-65	-37	-87	-1992	3.08	4.62	3.08	4.62	-19.22	152.2	0.00
5	36	-40	2852	-64	-35	-86	-1911	3.08	4.62	3.08	4.62	-18.44	146.0	0.00
apost= --			aant= 1.54		ainf= --		asup= 1.54		(e armatura base = 4 X 1.54)					
3	71	-247	2804	-70	-43	-68	-1173	3.08	4.62	3.08	4.62	-11.32	89.6	0.00
4	71	-92	2476	-65	-37	-64	-1024	3.08	4.62	3.08	4.62	-9.88	78.2	0.00
5	71	-40	2373	-64	-35	-63	-982	3.08	4.62	3.08	4.62	-9.48	75.0	0.00
apost= --			aant= 1.54		ainf= --		asup= 1.54		(e armatura base = 4 X 1.54)					
3	107	-247	2248	-70	-43	-44	-275	3.08	4.62	3.08	4.62	-2.66	21.0	0.00
4	107	-92	1977	-65	-37	-41	-232	3.08	4.62	3.08	4.62	-2.24	17.8	0.00
5	107	-40	1895	-64	-35	-40	-224	3.08	4.62	3.08	4.62	-2.16	17.1	0.00
apost= --			aant= 1.54		ainf= --		asup= 1.54		(e armatura base = 4 X 1.54)					
3	142	-247	1692	-70	-43	-19	425	3.08	4.62	4.62	3.08	-4.10	32.5	0.00
4	142	-92	1479	-65	-37	-18	382	3.08	4.62	4.62	3.08	-3.68	29.2	0.00
5	142	-40	1416	-64	-35	-17	364	3.08	4.62	4.62	3.08	-3.51	27.8	0.00
apost= --			aant= 1.54		ainf= 1.54		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)					
3	178	-247	1135	-70	-43	6	927	3.08	3.08	4.62	3.08	-8.95	70.8	0.00
4	178	-92	981	-65	-37	5	819	3.08	3.08	4.62	3.08	-7.90	62.6	0.00
5	178	-40	937	-64	-35	5	782	3.08	3.08	4.62	3.08	-7.55	59.7	0.00
apost= --			aant= --		ainf= 1.54		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)					
3	213	-247	579	-70	-43	31	1232	4.62	3.08	4.62	3.08	-11.89	94.1	0.00
4	213	-92	483	-65	-37	29	1079	4.62	3.08	4.62	3.08	-10.41	82.4	0.00
5	213	-40	458	-64	-35	28	1030	4.62	3.08	4.62	3.08	-9.94	78.7	0.00
apost= 1.54			aant= --		ainf= 1.54		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)					
3	249	-247	23	-70	-43	55	1339	4.62	3.08	4.62	3.08	-12.92	102.3	0.00
4	249	-92	-15	-65	-37	52	1162	4.62	3.08	4.62	3.08	-11.22	88.8	0.00
5	249	-40	-21	-64	-35	51	1107	4.62	3.08	4.62	3.08	-10.69	84.6	0.00
apost= 1.54			aant= --		ainf= 1.54		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)					
3	284	-247	-533	-70	-43	80	1248	4.62	3.08	4.62	3.08	-12.05	95.4	0.00
4	284	-92	-514	-65	-37	75	1068	4.62	3.08	4.62	3.08	-10.31	81.6	0.00
5	284	-40	-499	-64	-35	74	1015	4.62	3.08	4.62	3.08	-9.80	77.6	0.00
apost= 1.54			aant= --		ainf= 1.54		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)					

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

3	320	-247	-1090	-70	-43	105	960	4.62	3.08	4.62	3.08	-9.27	73.4	0.00
4	320	-92	-1012	-65	-37	98	797	4.62	3.08	4.62	3.08	-7.70	60.9	0.00
5	320	-40	-978	-64	-35	96	752	4.62	3.08	4.62	3.08	-7.26	57.5	0.00

apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	355	-247	-1646	-70	-43	130	474	4.62	3.08	4.62	3.08	-4.58	36.2	0.00
4	355	-92	-1510	-65	-37	121	349	4.62	3.08	4.62	3.08	-3.37	26.7	0.00
5	355	-40	-1457	-64	-35	119	320	4.62	3.08	4.62	3.08	-3.09	24.4	0.00

apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 53 NI 13841 NF 13840 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 7.6950 5.8140 16.5090 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	-800	3425	130	4	243	-1897	4.62	3.08	3.08	4.62	-18.31	145.0	0.00
4	0	-597	3051	121	4	227	-1679	4.62	3.08	3.08	4.62	-16.21	128.3	0.00
5	0	-531	2928	119	4	221	-1611	4.62	3.08	3.08	4.62	-15.55	123.1	0.00

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	38	-800	2796	130	4	194	-1226	4.62	3.08	3.08	4.62	-11.83	93.7	0.00
4	38	-597	2488	121	4	180	-1082	4.62	3.08	3.08	4.62	-10.44	82.7	0.00
5	38	-531	2388	119	4	176	-1037	4.62	3.08	3.08	4.62	-10.01	79.3	0.00

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	76	-800	2167	130	4	144	-281	4.62	3.08	3.08	4.62	-2.71	21.4	0.00
4	76	-597	1926	121	4	134	-241	4.62	3.08	3.08	4.62	-2.33	18.4	0.00
5	76	-531	1847	119	4	131	-231	4.62	3.08	3.08	4.62	-2.23	17.6	0.00

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	114	-800	1538	130	4	95	425	4.62	3.08	4.62	3.08	-4.11	32.5	0.00
4	114	-597	1363	121	4	88	385	4.62	3.08	4.62	3.08	-3.72	29.4	0.00
5	114	-531	1307	119	4	86	370	4.62	3.08	4.62	3.08	-3.57	28.3	0.00

apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	152	-800	909	130	4	45	892	4.62	3.08	4.62	3.08	-8.61	68.1	0.00
4	152	-597	801	121	4	42	798	4.62	3.08	4.62	3.08	-7.70	60.9	0.00
5	152	-531	767	119	4	41	765	4.62	3.08	4.62	3.08	-7.39	58.5	0.00

apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	190	-800	280	130	4	-5	1118	3.08	3.08	4.62	3.08	-10.80	85.5	0.00
4	190	-597	239	121	4	-5	996	3.08	3.08	4.62	3.08	-9.61	76.1	0.00
5	190	-531	226	119	4	-5	955	3.08	3.08	4.62	3.08	-9.21	72.9	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	229	-800	-348	130	4	-54	1106	3.08	4.62	4.62	3.08	-10.67	84.5	0.00
4	229	-597	-324	121	4	-51	979	3.08	4.62	4.62	3.08	-9.45	74.8	0.00
5	229	-531	-314	118	4	-50	938	3.08	4.62	4.62	3.08	-9.05	71.7	0.00

apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	267	-800	-977	130	4	-104	853	3.08	4.62	4.62	3.08	-8.24	65.2	0.00
4	267	-597	-886	121	4	-97	749	3.08	4.62	4.62	3.08	-7.23	57.2	0.00
5	267	-531	-854	119	4	-95	716	3.08	4.62	4.62	3.08	-6.91	54.7	0.00

apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	305	-800	-1606	130	4	-153	361	3.08	4.62	4.62	3.08	-3.49	27.6	0.00
4	305	-597	-1449	121	4	-143	304	3.08	4.62	4.62	3.08	-2.94	23.2	0.00
5	305	-531	-1394	119	4	-140	288	3.08	4.62	4.62	3.08	-2.78	22.0	0.00

apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	343	-800	-2235	130	4	-203	-370	3.08	4.62	3.08	4.62	-3.57	28.3	0.00
4	343	-597	-2011	121	4	-189	-355	3.08	4.62	3.08	4.62	-3.42	27.1	0.00
5	343	-531	-1935	119	4	-185	-346	3.08	4.62	3.08	4.62	-3.34	26.5	0.00

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	381	-800	-2864	130	4	-253	-911	3.08	4.62	3.08	4.62	-8.80	69.6	0.00
4	381	-597	-2574	121	4	-236	-842	3.08	4.62	3.08	4.62	-8.13	64.3	0.00
5	381	-531	-2475	119	4	-230	-815	3.08	4.62	3.08	4.62	-7.86	62.2	0.00

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 54 NI 13840 NF 13839 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

qy medio: 3.0000 6.7900 5.9364 15.7264 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--													--
	cm		kg			kg*m				cm²			kg/cm²	mm

3	0	-954	2792	-71	-8	-149	-973	3.08	4.62	3.08	4.62	-9.39	74.4	0.00
4	0	-745	2477	-72	-6	-150	-868	3.08	4.62	3.08	4.62	-8.38	66.4	0.00
5	0	-678	2372	-72	-5	-151	-833	3.08	4.62	3.08	4.62	-8.04	63.7	0.00

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	39	-954	2174	-71	-8	-121	-416	3.08	4.62	3.08	4.62	-4.02	31.8	0.00
4	39	-745	1929	-72	-6	-122	-374	3.08	4.62	3.08	4.62	-3.61	28.6	0.00
5	39	-678	1847	-72	-5	-123	-360	3.08	4.62	3.08	4.62	-3.47	27.5	0.00

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	79	-954	1556	-71	-8	-93	317	3.08	4.62	4.62	3.08	-3.06	24.2	0.00
4	79	-745	1381	-72	-6	-94	276	3.08	4.62	4.62	3.08	-2.67	21.1	0.00
5	79	-678	1323	-72	-5	-94	263	3.08	4.62	4.62	3.08	-2.54	20.1	0.00

apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	118	-954	938	-71	-8	-65	807	3.08	4.62	4.62	3.08	-7.79	61.7	0.00
4	118	-745	833	-72	-6	-66	711	3.08	4.62	4.62	3.08	-6.86	54.3	0.00
5	118	-678	798	-72	-5	-66	680	3.08	4.62	4.62	3.08	-6.56	51.9	0.00

apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	157	-954	320	-71	-8	-38	1054	3.08	4.62	4.62	3.08	-10.17	80.5	0.00
4	157	-745	285	-72	-6	-38	931	3.08	4.62	4.62	3.08	-8.98	71.1	0.00
5	157	-678	273	-72	-5	-38	890	3.08	4.62	4.62	3.08	-8.59	68.0	0.00

apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	196	-954	-298	-71	-8	-10	1059	3.08	4.62	4.62	3.08	-10.22	80.9	0.00
4	196	-745	-263	-72	-6	-9	935	3.08	4.62	4.62	3.08	-9.03	71.5	0.00
5	196	-678	-252	-72	-5	-9	895	3.08	4.62	4.62	3.08	-8.63	68.3	0.00

apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	236	-954	-916	-71	-8	18	820	4.62	3.08	4.62	3.08	-7.91	62.6	0.00
4	236	-745	-811	-72	-6	19	724	4.62	3.08	4.62	3.08	-6.99	55.3	0.00
5	236	-678	-776	-72	-5	19	693	4.62	3.08	4.62	3.08	-6.69	52.9	0.00

apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	275	-954	-1534	-71	-8	46	339	4.62	3.08	4.62	3.08	-3.27	25.9	0.00
4	275	-745	-1359	-72	-6	47	298	4.62	3.08	4.62	3.08	-2.87	22.7	0.00
5	275	-678	-1301	-72	-5	47	285	4.62	3.08	4.62	3.08	-2.75	21.7	0.00

apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	314	-954	-2152	-71	-8	74	-386	4.62	3.08	3.08	4.62	-3.72	29.5	0.00
4	314	-745	-1907	-72	-6	75	-344	4.62	3.08	3.08	4.62	-3.32	26.3	0.00
5	314	-678	-1826	-72	-5	75	-330	4.62	3.08	3.08	4.62	-3.18	25.2	0.00

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	354	-954	-2770	-71	-8	102	-1353	4.62	3.08	3.08	4.62	-13.06	103.4	0.00
4	354	-745	-2455	-72	-6	103	-1201	4.62	3.08	3.08	4.62	-11.60	91.8	0.00
5	354	-678	-2350	-72	-5	104	-1150	4.62	3.08	3.08	4.62	-11.10	87.9	0.00

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	393	-954	-3388	-71	-8	130	-2055	4.62	3.08	3.08	4.62	-33.11	1320.5	0.06
4	393	-745	-3003	-72	-6	132	-1824	4.62	3.08	3.08	4.62	-17.60	139.3	0.00
5	393	-678	-2875	-72	-5	132	-1746	4.62	3.08	3.08	4.62	-16.85	133.4	0.00

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 55 NI 13839 NF 13838 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 6.4050 5.5998 15.0048 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--													--
	cm		kg			kg*m				cm²			kg/cm²	mm

3	0	-691	2616	-40	7	-77	-987	3.08	4.62	3.08	4.62	-9.52	75.4	0.00
4	0	-515	2321	-51	3	-97	-875	3.08	4.62	3.08	4.62	-8.44	66.8	0.00
5	0	-458	2223	-55	2	-104	-838	3.08	4.62	3.08	4.62	-8.08	64.0	0.00

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

3	37	-691	2064	-40	7	-62	-518	3.08	4.62	3.08	4.62	-4.99	39.5	0.00
4	37	-515	1830	-51	3	-78	-459	3.08	4.62	3.08	4.62	-4.43	35.1	0.00
5	37	-458	1753	-55	2	-83	-439	3.08	4.62	3.08	4.62	-4.24	33.5	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	74	-691	1511	-40	7	-47	141	3.08	4.62	4.62	3.08	-1.36	10.7	0.00
4	74	-515	1340	-51	3	-59	125	3.08	4.62	4.62	3.08	-1.20	9.5	0.00
5	74	-458	1283	-55	2	-63	120	3.08	4.62	4.62	3.08	-1.16	9.2	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	110	-691	959	-40	7	-32	595	3.08	4.62	4.62	3.08	-5.75	45.5	0.00
4	110	-515	849	-51	3	-40	528	3.08	4.62	4.62	3.08	-5.09	40.3	0.00
5	110	-458	813	-55	2	-43	506	3.08	4.62	4.62	3.08	-4.88	38.6	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	147	-691	406	-40	7	-17	847	3.08	4.62	4.62	3.08	-8.17	64.7	0.00
4	147	-515	359	-51	3	-21	750	3.08	4.62	4.62	3.08	-7.24	57.3	0.00
5	147	-458	343	-55	2	-22	719	3.08	4.62	4.62	3.08	-6.94	54.9	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	184	-691	-146	-40	7	-2	894	3.08	3.08	4.62	3.08	-8.63	68.3	0.00
4	184	-515	-132	-51	3	-2	792	3.08	3.08	4.62	3.08	-7.64	60.5	0.00
5	184	-458	-127	-55	2	-2	758	3.08	3.08	4.62	3.08	-7.32	57.9	0.00
apost= -- aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	221	-691	-698	-40	7	12	739	4.62	3.08	4.62	3.08	-7.13	56.5	0.00
4	221	-515	-623	-51	3	17	653	4.62	3.08	4.62	3.08	-6.30	49.9	0.00
5	221	-458	-597	-55	2	18	625	4.62	3.08	4.62	3.08	-6.03	47.8	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	258	-691	-1251	-40	7	27	380	4.62	3.08	4.62	3.08	-3.67	29.0	0.00
4	258	-515	-1113	-51	3	36	333	4.62	3.08	4.62	3.08	-3.22	25.5	0.00
5	258	-458	-1067	-55	2	38	319	4.62	3.08	4.62	3.08	-3.08	24.4	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	295	-691	-1803	-40	7	42	-182	4.62	3.08	3.08	4.62	-1.76	13.9	0.00
4	295	-515	-1604	-51	3	54	-167	4.62	3.08	3.08	4.62	-1.61	12.7	0.00
5	295	-458	-1537	-55	2	59	-160	4.62	3.08	3.08	4.62	-1.55	12.2	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	331	-691	-2356	-40	7	57	-948	4.62	3.08	3.08	4.62	-9.15	72.4	0.00
4	331	-515	-2094	-51	3	73	-848	4.62	3.08	3.08	4.62	-8.18	64.8	0.00
5	331	-458	-2007	-55	2	79	-813	4.62	3.08	3.08	4.62	-7.84	62.1	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	368	-691	-2908	-40	7	72	-1481	4.62	3.08	3.08	4.62	-14.29	113.1	0.00
4	368	-515	-2585	-51	3	92	-1321	4.62	3.08	3.08	4.62	-12.75	100.9	0.00
5	368	-458	-2477	-55	2	99	-1266	4.62	3.08	3.08	4.62	-12.22	96.8	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 56 NI 13838 NF 13837 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 3.0000 6.4050 5.5998 15.0048 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
	cm		kg			kg*m				cm²			kg/cm²	mm
3	0	-238	1497	-61	67	-111	620	3.08	4.62	4.62	3.08	-5.98	47.4	0.00
4	0	-119	1326	-61	60	-112	554	3.08	4.62	4.62	3.08	-5.35	42.4	0.00
5	0	-81	1270	-62	58	-112	532	3.08	4.62	4.62	3.08	-5.13	40.6	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	36	-238	954	-61	67	-89	1063	3.08	4.62	4.62	3.08	-10.26	81.2	0.00
4	36	-119	844	-61	60	-89	947	3.08	4.62	4.62	3.08	-9.14	72.3	0.00
5	36	-81	808	-62	58	-90	908	3.08	4.62	4.62	3.08	-8.76	69.4	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	72	-238	412	-61	67	-67	1310	3.08	4.62	4.62	3.08	-12.64	100.1	0.00
4	72	-119	362	-61	60	-67	1165	3.08	4.62	4.62	3.08	-11.25	89.0	0.00
5	72	-81	347	-62	58	-68	1117	3.08	4.62	4.62	3.08	-10.78	85.3	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	108	-238	-131	-61	67	-45	1361	3.08	4.62	4.62	3.08	-13.13	104.0	0.00
4	108	-119	-119	-61	60	-45	1209	3.08	4.62	4.62	3.08	-11.67	92.4	0.00

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

5	108	-81	-115	-62	58	-45	1159	3.08	4.62	4.62	3.08	-11.18	88.5	0.00
apost= --		aant= 1.54		ainf= 1.54		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	145	-238	-673	-61	67	-23	1215	3.08	4.62	4.62	3.08	-11.73	92.9	0.00
4	145	-119	-601	-61	60	-23	1079	3.08	4.62	4.62	3.08	-10.42	82.5	0.00
5	145	-81	-576	-62	58	-23	1034	3.08	4.62	4.62	3.08	-9.98	79.0	0.00
apost= --		aant= 1.54		ainf= 1.54		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	181	-238	-1216	-61	67	-1	874	3.08	3.08	4.62	3.08	-8.43	66.8	0.00
4	181	-119	-1083	-61	60	-1	775	3.08	3.08	4.62	3.08	-7.48	59.2	0.00
5	181	-81	-1038	-62	58	-0	742	3.08	3.08	4.62	3.08	-7.16	56.7	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 1.54		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	217	-238	-1759	-61	67	21	336	4.62	3.08	4.62	3.08	-3.24	25.7	0.00
4	217	-119	-1565	-61	60	22	296	4.62	3.08	4.62	3.08	-2.86	22.6	0.00
5	217	-81	-1500	-62	58	22	283	4.62	3.08	4.62	3.08	-2.73	21.6	0.00
apost= 1.54		aant= --		ainf= 1.54		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	253	-238	-2301	-61	67	43	-398	4.62	3.08	3.08	4.62	-3.84	30.4	0.00
4	253	-119	-2047	-61	60	44	-356	4.62	3.08	3.08	4.62	-3.44	27.2	0.00
5	253	-81	-1961	-62	58	44	-343	4.62	3.08	3.08	4.62	-3.31	26.2	0.00
apost= 1.54		aant= --		ainf= --		asup= 1.54		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	289	-238	-2844	-61	67	65	-1328	4.62	3.08	3.08	4.62	-12.82	101.5	0.00
4	289	-119	-2528	-61	60	66	-1183	4.62	3.08	3.08	4.62	-11.42	90.4	0.00
5	289	-81	-2423	-62	58	67	-1135	4.62	3.08	3.08	4.62	-10.96	86.7	0.00
apost= 1.54		aant= --		ainf= --		asup= 1.54		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	325	-238	-3386	-61	67	87	-2454	4.62	3.08	3.08	4.62	-39.55	1577.4	0.08
4	325	-119	-3010	-61	60	88	-2185	4.62	3.08	3.08	4.62	-35.20	1403.9	0.07
5	325	-81	-2884	-62	58	89	-2095	4.62	3.08	3.08	4.62	-33.75	1346.1	0.06
apost= 1.54		aant= --		ainf= --		asup= 1.54		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	362	-238	-3929	-61	67	109	-3188	4.62	3.08	3.08	4.62	-51.37	2048.5	0.13
4	362	-119	-3492	-61	60	111	-2836	4.62	3.08	3.08	4.62	-45.70	1822.7	0.11
5	362	-81	-3346	-62	58	112	-2719	4.62	3.08	3.08	4.62	-43.82	1747.4	0.10
apost= 1.54		aant= --		ainf= --		asup= 1.54		(e armatura base = 4 X 1.54)						
ASTA NUM. 57 NI 13837 NF 13836 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 3.0000 6.7900 5.9364 15.7264 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	1193	1725	7	440	32	459	4.62	4.62	4.62	3.08	-4.43	35.1	0.00
4	0	1162	1518	9	414	34	403	4.62	4.62	4.62	3.08	-3.89	30.8	0.00
5	0	1151	1450	9	405	34	385	4.62	4.62	4.62	3.08	-3.71	29.4	0.00
apost= 1.54		aant= 1.54		ainf= 1.54		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	40	1193	1103	7	440	29	1019	4.62	4.62	4.62	3.08	-9.83	77.8	0.00
4	40	1162	966	9	414	31	895	4.62	4.62	4.62	3.08	-8.64	68.4	0.00
5	40	1151	922	9	405	31	854	4.62	4.62	4.62	3.08	-8.24	65.2	0.00
apost= 1.54		aant= 1.54		ainf= 1.54		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	79	1193	481	7	440	26	1332	4.62	4.62	4.62	3.08	-12.86	101.8	0.00
4	79	1162	415	9	414	27	1168	4.62	4.62	4.62	3.08	-11.27	89.3	0.00
5	79	1151	393	9	405	27	1114	4.62	4.62	4.62	3.08	-10.75	85.1	0.00
apost= 1.54		aant= 1.54		ainf= 1.54		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	119	1193	-141	7	440	24	1399	4.62	4.62	4.62	3.08	-13.51	106.9	0.00
4	119	1162	-137	9	414	23	1223	4.62	4.62	4.62	3.08	-11.80	93.5	0.00
5	119	1151	-135	9	405	23	1165	4.62	4.62	4.62	3.08	-11.24	89.0	0.00
apost= 1.54		aant= 1.54		ainf= 1.54		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	158	1193	-763	7	440	21	1221	4.62	4.62	4.62	3.08	-11.78	93.3	0.00
4	158	1162	-689	9	414	20	1060	4.62	4.62	4.62	3.08	-10.23	81.0	0.00
5	158	1151	-663	9	405	19	1007	4.62	4.62	4.62	3.08	-9.72	76.9	0.00
apost= 1.54		aant= 1.54		ainf= 1.54		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	198	1193	-1386	7	440	18	795	4.62	4.62	4.62	3.08	-7.68	60.8	0.00
4	198	1162	-1241	9	414	16	678	4.62	4.62	4.62	3.08	-6.55	51.8	0.00
5	198	1151	-1192	9	405	16	640	4.62	4.62	4.62	3.08	-6.17	48.9	0.00
apost= 1.54		aant= 1.54		ainf= 1.54		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

3	237	1193	-2008	7	440	15	124	4.62	4.62	4.62	3.08	-1.20	9.5	0.00
4	237	1162	-1792	9	414	13	78	4.62	4.62	4.62	3.08	-0.76	6.0	0.00
5	237	1151	-1720	9	405	12	64	4.62	4.62	4.62	3.08	-0.61	4.9	0.00
apost= 1.54 aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	277	1193	-2630	7	440	12	-793	4.62	4.62	3.08	4.62	-7.65	60.6	0.00
4	277	1162	-2344	9	414	9	-740	4.62	4.62	3.08	4.62	-7.14	56.5	0.00
5	277	1151	-2248	9	405	8	-721	4.62	4.62	3.08	4.62	-6.96	55.1	0.00
apost= 1.54 aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	317	1193	-3252	7	440	9	-1957	4.62	4.62	3.08	4.62	-18.88	149.5	0.00
4	317	1162	-2896	9	414	6	-1776	4.62	4.62	3.08	4.62	-17.14	135.7	0.00
5	317	1151	-2776	9	405	5	-1715	4.62	4.62	3.08	4.62	-16.55	131.0	0.00
apost= 1.54 aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	356	1193	-3874	7	440	7	-3366	4.62	4.62	3.08	4.62	-54.24	2163.3	0.13
4	356	1162	-3447	9	414	2	-3031	4.62	4.62	3.08	4.62	-48.84	1947.9	0.12
5	356	1151	-3305	9	405	1	-2918	4.62	4.62	3.08	4.62	-47.02	1875.3	0.11
apost= 1.54 aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	396	1193	-4496	7	440	4	-4348	4.62	4.62	3.08	6.16	-63.37	2119.2	0.12
4	396	1162	-3999	9	414	-2	-3904	4.62	4.62	3.08	6.16	-56.90	1903.1	0.11
5	396	1151	-3833	9	405	-3	-3755	4.62	4.62	3.08	6.16	-54.73	1830.4	0.10
apost= 1.54 aant= 1.54 ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 58 NI 13836 NF 11983 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 3.0000 6.8950 6.0282 15.9232 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	kg			kg*m			cm²			kg/cm²			mm
cm														
3	0	1113	5464	278	-189	631	-6363	4.62	3.08	4.62	7.70	-81.61	2492.2	0.13
4	0	1053	5132	268	-179	608	-6274	4.62	3.08	4.62	7.70	-80.47	2457.3	0.13
5	0	1033	5017	264	-175	600	-6234	4.62	3.08	4.62	7.70	-79.96	2441.7	0.13
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= 4.62 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	41	1113	4813	278	-189	517	-5083	4.62	3.08	3.08	6.16	-74.09	2477.7	0.14
4	41	1053	4555	268	-179	498	-5065	4.62	3.08	3.08	6.16	-73.82	2468.8	0.14
5	41	1033	4465	264	-175	492	-5050	4.62	3.08	3.08	6.16	-73.60	2461.5	0.14
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	82	1113	4163	278	-189	403	-3249	4.62	3.08	3.08	4.62	-52.35	2087.9	0.13
4	82	1053	3978	268	-179	389	-3321	4.62	3.08	3.08	4.62	-53.52	2134.3	0.13
5	82	1033	3913	264	-175	384	-3338	4.62	3.08	3.08	4.62	-53.79	2145.3	0.13
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	123	1113	3512	278	-189	289	-1681	4.62	3.08	3.08	4.62	-16.22	128.4	0.00
4	123	1053	3402	268	-179	280	-1813	4.62	3.08	3.08	4.62	-17.50	138.5	0.00
5	123	1033	3360	264	-175	276	-1852	4.62	3.08	3.08	4.62	-17.88	141.5	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	163	1113	2862	278	-189	175	-378	4.62	3.08	3.08	4.62	-3.65	28.9	0.00
4	163	1053	2825	268	-179	170	-541	4.62	3.08	3.08	4.62	-5.22	41.3	0.00
5	163	1033	2808	264	-175	168	-592	4.62	3.08	3.08	4.62	-5.71	45.2	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	204	1113	2211	278	-189	62	658	4.62	3.08	4.62	3.08	-6.35	50.3	0.00
4	204	1053	2248	268	-179	61	496	4.62	3.08	4.62	3.08	-4.78	37.9	0.00
5	204	1033	2256	264	-175	60	443	4.62	3.08	4.62	3.08	-4.27	33.8	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	245	1113	1560	278	-189	-52	1429	3.08	4.62	4.62	3.08	-13.79	109.1	0.00
4	245	1053	1671	268	-179	-49	1296	3.08	4.62	4.62	3.08	-12.51	99.1	0.00
5	245	1033	1704	264	-175	-48	1252	3.08	4.62	4.62	3.08	-12.08	95.6	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	286	1113	910	278	-189	-166	1933	3.08	4.62	4.62	3.08	-18.66	147.7	0.00
4	286	1053	1095	268	-179	-158	1862	3.08	4.62	4.62	3.08	-17.97	142.2	0.00
5	286	1033	1152	264	-175	-156	1835	3.08	4.62	4.62	3.08	-17.71	140.2	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	327	1113	259	278	-189	-280	2172	3.08	4.62	4.62	3.08	-35.00	1395.9	0.07
4	327	1053	518	268	-179	-268	2191	3.08	4.62	4.62	3.08	-35.31	1408.1	0.07

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

5	327	1033	600	264	-175	-264	2193	3.08	4.62	4.62	3.08	-35.34	1409.4	0.07
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	368	1113	-391	278	-189	-393	2145	3.08	4.62	4.62	3.08	-34.56	1378.5	0.06
4	368	1053	-59	268	-179	-377	2285	3.08	4.62	4.62	3.08	-36.82	1468.4	0.07
5	368	1033	47	264	-175	-372	2325	3.08	4.62	4.62	3.08	-37.47	1494.4	0.08
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	409	1113	-1042	278	-189	-507	1852	3.08	4.62	4.62	3.08	-17.87	141.5	0.00
4	409	1053	-636	268	-179	-487	2143	3.08	4.62	4.62	3.08	-34.53	1377.2	0.06
5	409	1033	-505	264	-175	-480	2232	3.08	4.62	4.62	3.08	-35.97	1434.4	0.07
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 59 NI 11285 NF 13842 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 3.0000 7.4925 5.6610 16.1535 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	406	3689	18	-36	61	-3021	4.62	3.08	3.08	4.62	-48.68	1941.4	0.12
4	0	418	3254	18	-5	60	-2600	4.62	3.08	3.08	4.62	-41.90	1670.9	0.09
5	0	424	3107	19	5	61	-2457	4.62	3.08	3.08	4.62	-39.59	1579.0	0.08
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	37	406	3092	18	-36	54	-1768	4.62	3.08	3.08	4.62	-17.07	135.1	0.00
4	37	418	2720	18	-5	54	-1496	4.62	3.08	3.08	4.62	-14.44	114.3	0.00
5	37	424	2594	19	5	54	-1404	4.62	3.08	3.08	4.62	-13.55	107.3	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	74	406	2496	18	-36	48	-736	4.62	3.08	3.08	4.62	-7.10	56.2	0.00
4	74	418	2186	18	-5	47	-590	4.62	3.08	3.08	4.62	-5.69	45.1	0.00
5	74	424	2081	19	5	47	-540	4.62	3.08	3.08	4.62	-5.21	41.3	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	111	406	1899	18	-36	41	76	4.62	3.08	4.62	3.08	-0.73	5.8	0.00
4	111	418	1652	18	-5	40	119	4.62	3.08	4.62	3.08	-1.15	9.1	0.00
5	111	424	1568	19	5	40	134	4.62	3.08	4.62	3.08	-1.29	10.2	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	148	406	1302	18	-36	35	667	4.62	3.08	4.62	3.08	-6.44	51.0	0.00
4	148	418	1118	18	-5	33	631	4.62	3.08	4.62	3.08	-6.09	48.2	0.00
5	148	424	1055	19	5	33	619	4.62	3.08	4.62	3.08	-5.97	47.3	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	185	406	706	18	-36	28	1038	4.62	3.08	4.62	3.08	-10.02	79.3	0.00
4	185	418	584	18	-5	27	945	4.62	3.08	4.62	3.08	-9.12	72.2	0.00
5	185	424	541	19	5	26	913	4.62	3.08	4.62	3.08	-8.82	69.8	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	222	406	109	18	-36	22	1189	4.62	3.08	4.62	3.08	-11.47	90.8	0.00
4	222	418	50	18	-5	20	1063	4.62	3.08	4.62	3.08	-10.25	81.2	0.00
5	222	424	28	19	5	19	1019	4.62	3.08	4.62	3.08	-9.83	77.8	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	259	406	-488	18	-36	15	1119	4.62	3.08	4.62	3.08	-10.80	85.5	0.00
4	259	418	-484	18	-5	13	982	4.62	3.08	4.62	3.08	-9.48	75.1	0.00
5	259	424	-485	19	5	12	935	4.62	3.08	4.62	3.08	-9.02	71.4	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	296	406	-1085	18	-36	9	828	4.62	3.08	4.62	3.08	-7.99	63.3	0.00
4	296	418	-1018	18	-5	6	705	4.62	3.08	4.62	3.08	-6.80	53.9	0.00
5	296	424	-998	19	5	5	661	4.62	3.08	4.62	3.08	-6.38	50.5	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	333	406	-1681	18	-36	2	317	4.62	3.08	4.62	3.08	-3.06	24.2	0.00
4	333	418	-1552	18	-5	-0	230	4.62	3.08	4.62	3.08	-2.22	17.6	0.00
5	333	424	-1511	19	5	-2	197	4.62	3.08	4.62	3.08	-1.91	15.1	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	369	406	-2278	18	-36	-4	-415	4.62	3.08	3.08	4.62	-4.00	31.7	0.00
4	369	418	-2086	18	-5	-7	-442	4.62	3.08	3.08	4.62	-4.27	33.8	0.00
5	369	424	-2024	19	5	-9	-455	4.62	3.08	3.08	4.62	-4.40	34.8	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

ASTA NUM. 60 NI 13842 NF 13845 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 7.2090 5.4468 15.6558 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	8	2684	-155	-141	-272	-1138	3.08	4.62	3.08	4.62	-10.98	86.9	0.00
4	0	35	2410	-145	-116	-255	-1054	3.08	4.62	3.08	4.62	-10.17	80.5	0.00
5	0	46	2320	-142	-108	-250	-1031	3.08	4.62	3.08	4.62	-9.95	78.8	0.00
apost= --		aant= 1.54			ainf= --			asup= 1.54			(e armatura base = 4 X 1.54)			
3	36	8	2128	-155	-141	-217	-283	3.08	4.62	3.08	4.62	-2.73	21.6	0.00
4	36	35	1912	-145	-116	-203	-286	3.08	4.62	3.08	4.62	-2.76	21.9	0.00
5	36	46	1841	-142	-108	-199	-292	3.08	4.62	3.08	4.62	-2.82	22.3	0.00
apost= --		aant= 1.54			ainf= --			asup= 1.54			(e armatura base = 4 X 1.54)			
3	71	8	1571	-155	-141	-161	374	3.08	4.62	4.62	3.08	-3.61	28.6	0.00
4	71	35	1414	-145	-116	-152	304	3.08	4.62	4.62	3.08	-2.94	23.2	0.00
5	71	46	1362	-142	-108	-149	277	3.08	4.62	4.62	3.08	-2.68	21.2	0.00
apost= --		aant= 1.54			ainf= 1.54			asup= --			(e armatura base = 4 X 1.54)			
3	107	8	1015	-155	-141	-106	833	3.08	4.62	4.62	3.08	-8.04	63.7	0.00
4	107	35	915	-145	-116	-100	718	3.08	4.62	4.62	3.08	-6.93	54.8	0.00
5	107	46	884	-142	-108	-98	676	3.08	4.62	4.62	3.08	-6.53	51.7	0.00
apost= --		aant= 1.54			ainf= 1.54			asup= --			(e armatura base = 4 X 1.54)			
3	142	8	459	-155	-141	-51	1095	3.08	4.62	4.62	3.08	-10.57	83.7	0.00
4	142	35	417	-145	-116	-48	954	3.08	4.62	4.62	3.08	-9.21	72.9	0.00
5	142	46	405	-142	-108	-48	905	3.08	4.62	4.62	3.08	-8.74	69.2	0.00
apost= --		aant= 1.54			ainf= 1.54			asup= --			(e armatura base = 4 X 1.54)			
3	178	8	-98	-155	-141	4	1159	3.08	3.08	4.62	3.08	-11.19	88.6	0.00
4	178	35	-81	-145	-116	3	1014	3.08	3.08	4.62	3.08	-9.79	77.5	0.00
5	178	46	-74	-142	-108	3	964	3.08	3.08	4.62	3.08	-9.31	73.7	0.00
apost= --		aant= --			ainf= 1.54			asup= --			(e armatura base = 4 X 1.54)			
3	213	8	-654	-155	-141	59	1026	4.62	3.08	4.62	3.08	-9.90	78.4	0.00
4	213	35	-579	-145	-116	55	897	4.62	3.08	4.62	3.08	-8.65	68.5	0.00
5	213	46	-553	-142	-108	54	853	4.62	3.08	4.62	3.08	-8.23	65.2	0.00
apost= 1.54		aant= --			ainf= 1.54			asup= --			(e armatura base = 4 X 1.54)			
3	249	8	-1210	-155	-141	115	695	4.62	3.08	4.62	3.08	-6.71	53.1	0.00
4	249	35	-1077	-145	-116	107	602	4.62	3.08	4.62	3.08	-5.81	46.0	0.00
5	249	46	-1032	-142	-108	104	571	4.62	3.08	4.62	3.08	-5.51	43.6	0.00
apost= 1.54		aant= --			ainf= 1.54			asup= --			(e armatura base = 4 X 1.54)			
3	284	8	-1766	-155	-141	170	166	4.62	3.08	4.62	3.08	-1.60	12.7	0.00
4	284	35	-1576	-145	-116	158	131	4.62	3.08	4.62	3.08	-1.26	10.0	0.00
5	284	46	-1510	-142	-108	155	120	4.62	3.08	4.62	3.08	-1.15	9.1	0.00
apost= 1.54		aant= --			ainf= 1.54			asup= --			(e armatura base = 4 X 1.54)			
3	320	8	-2323	-155	-141	225	-560	4.62	3.08	3.08	4.62	-5.41	42.8	0.00
4	320	35	-2074	-145	-116	210	-518	4.62	3.08	3.08	4.62	-5.00	39.5	0.00
5	320	46	-1989	-142	-108	205	-502	4.62	3.08	3.08	4.62	-4.85	38.4	0.00
apost= 1.54		aant= --			ainf= --			asup= 1.54			(e armatura base = 4 X 1.54)			
3	355	8	-2879	-155	-141	280	-1484	4.62	3.08	3.08	4.62	-14.32	113.4	0.00
4	355	35	-2572	-145	-116	262	-1343	4.62	3.08	3.08	4.62	-12.96	102.6	0.00
5	355	46	-2468	-142	-108	256	-1294	4.62	3.08	3.08	4.62	-12.49	98.9	0.00
apost= 1.54		aant= --			ainf= --			asup= 1.54			(e armatura base = 4 X 1.54)			

ASTA NUM. 61 NI 13845 NF 13848 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 7.6950 5.8140 16.5090 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	-367	3167	20	-21	61	-1813	4.62	3.08	3.08	4.62	-17.50	138.5	0.00

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

4	0	-322	2833	19	-11	58	-1627	4.62	3.08	3.08	4.62	-15.70	124.3	0.00
5	0	-306	2722	19	-8	57	-1564	4.62	3.08	3.08	4.62	-15.10	119.5	0.00

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	38	-367	2538	20	-21	54	-726	4.62	3.08	3.08	4.62	-7.01	55.5	0.00
4	38	-322	2271	19	-11	51	-655	4.62	3.08	3.08	4.62	-6.32	50.0	0.00
5	38	-306	2182	19	-8	50	-630	4.62	3.08	3.08	4.62	-6.08	48.1	0.00

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	76	-367	1909	20	-21	46	120	4.62	3.08	4.62	3.08	-1.16	9.2	0.00
4	76	-322	1708	19	-11	43	103	4.62	3.08	4.62	3.08	-0.99	7.9	0.00
5	76	-306	1641	19	-8	43	98	4.62	3.08	4.62	3.08	-0.95	7.5	0.00

apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	114	-367	1280	20	-21	38	728	4.62	3.08	4.62	3.08	-7.02	55.6	0.00
4	114	-322	1146	19	-11	36	647	4.62	3.08	4.62	3.08	-6.24	49.4	0.00
5	114	-306	1101	19	-8	35	620	4.62	3.08	4.62	3.08	-5.99	47.4	0.00

apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	152	-367	651	20	-21	31	1096	4.62	3.08	4.62	3.08	-10.58	83.7	0.00
4	152	-322	583	19	-11	29	976	4.62	3.08	4.62	3.08	-9.42	74.6	0.00
5	152	-306	561	19	-8	28	937	4.62	3.08	4.62	3.08	-9.04	71.6	0.00

apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	190	-367	23	20	-21	23	1224	4.62	3.08	4.62	3.08	-11.81	93.5	0.00
4	190	-322	21	19	-11	21	1091	4.62	3.08	4.62	3.08	-10.53	83.4	0.00
5	190	-306	21	19	-8	21	1048	4.62	3.08	4.62	3.08	-10.11	80.0	0.00

apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	229	-367	-606	20	-21	15	1113	4.62	3.08	4.62	3.08	-10.74	85.0	0.00
4	229	-322	-541	19	-11	14	992	4.62	3.08	4.62	3.08	-9.57	75.8	0.00
5	229	-306	-520	19	-8	14	953	4.62	3.08	4.62	3.08	-9.19	72.8	0.00

apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	267	-367	-1235	20	-21	8	762	3.08	3.08	4.62	3.08	-7.35	58.2	0.00
4	267	-322	-1104	19	-11	7	679	3.08	3.08	4.62	3.08	-6.55	51.8	0.00
5	267	-306	-1060	19	-8	7	652	3.08	3.08	4.62	3.08	-6.29	49.8	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	305	-367	-1864	20	-21	-0	171	3.08	4.62	4.62	3.08	-1.65	13.1	0.00
4	305	-322	-1666	19	-11	-1	151	3.08	4.62	4.62	3.08	-1.46	11.5	0.00
5	305	-306	-1600	19	-8	-1	145	3.08	4.62	4.62	3.08	-1.40	11.1	0.00

apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	343	-367	-2493	20	-21	-8	-658	3.08	4.62	3.08	4.62	-6.36	50.3	0.00
4	343	-322	-2229	19	-11	-8	-591	3.08	4.62	3.08	4.62	-5.70	45.1	0.00
5	343	-306	-2141	19	-8	-8	-568	3.08	4.62	3.08	4.62	-5.48	43.4	0.00

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	381	-367	-3122	20	-21	-15	-1728	3.08	4.62	3.08	4.62	-16.68	132.0	0.00
4	381	-322	-2791	19	-11	-15	-1547	3.08	4.62	3.08	4.62	-14.93	118.2	0.00
5	381	-306	-2681	19	-8	-15	-1486	3.08	4.62	3.08	4.62	-14.34	113.5	0.00

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 62 NI 13848 NF 13851 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 6.7900 5.9364 15.7264 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	--													--
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	-1065	2967	-234	52	-460	-1682	3.08	4.62	3.08	4.62	-16.23	128.5	0.00
4	0	-995	2635	-224	49	-440	-1501	3.08	4.62	3.08	4.62	-14.49	114.7	0.00
5	0	-970	2523	-220	48	-434	-1440	3.08	4.62	3.08	4.62	-13.90	110.0	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	39	-1065	2349	-234	52	-368	-637	3.08	4.62	3.08	4.62	-6.15	48.7	0.00
4	39	-995	2087	-224	49	-352	-573	3.08	4.62	3.08	4.62	-5.53	43.8	0.00
5	39	-970	1998	-220	48	-347	-551	3.08	4.62	3.08	4.62	-5.32	42.1	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	79	-1065	1731	-234	52	-276	164	3.08	4.62	4.62	3.08	-1.59	12.6	0.00
4	79	-995	1539	-224	49	-264	139	3.08	4.62	4.62	3.08	-1.34	10.6	0.00
5	79	-970	1474	-220	48	-261	131	3.08	4.62	4.62	3.08	-1.26	10.0	0.00

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	118	-1065	1113	-234	52	-184	723	3.08	4.62	4.62	3.08	-6.98	55.3	0.00
4	118	-995	991	-224	49	-176	636	3.08	4.62	4.62	3.08	-6.14	48.6	0.00
5	118	-970	949	-220	48	-174	607	3.08	4.62	4.62	3.08	-5.86	46.4	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	157	-1065	495	-234	52	-92	1039	3.08	4.62	4.62	3.08	-10.03	79.4	0.00
4	157	-995	443	-224	49	-89	918	3.08	4.62	4.62	3.08	-8.86	70.1	0.00
5	157	-970	424	-220	48	-88	877	3.08	4.62	4.62	3.08	-8.47	67.0	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	196	-1065	-123	-234	52	0	1113	3.08	3.08	4.62	3.08	-10.74	85.0	0.00
4	196	-995	-105	-224	49	-1	984	3.08	3.08	4.62	3.08	-9.49	75.2	0.00
5	196	-970	-100	-220	48	-1	941	3.08	3.08	4.62	3.08	-9.08	71.9	0.00
apost= -- aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	236	-1065	-741	-234	52	92	943	4.62	3.08	4.62	3.08	-9.10	72.0	0.00
4	236	-995	-654	-224	49	87	835	4.62	3.08	4.62	3.08	-8.05	63.8	0.00
5	236	-970	-625	-220	48	86	799	4.62	3.08	4.62	3.08	-7.71	61.0	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	275	-1065	-1359	-234	52	184	530	4.62	3.08	4.62	3.08	-5.12	40.5	0.00
4	275	-995	-1202	-224	49	175	470	4.62	3.08	4.62	3.08	-4.54	35.9	0.00
5	275	-970	-1150	-220	48	172	450	4.62	3.08	4.62	3.08	-4.34	34.4	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	314	-1065	-1977	-234	52	276	-125	4.62	3.08	3.08	4.62	-1.21	9.6	0.00
4	314	-995	-1750	-224	49	263	-110	4.62	3.08	3.08	4.62	-1.06	8.4	0.00
5	314	-970	-1675	-220	48	259	-105	4.62	3.08	3.08	4.62	-1.01	8.0	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	354	-1065	-2595	-234	52	368	-1024	4.62	3.08	3.08	4.62	-9.88	78.2	0.00
4	354	-995	-2298	-224	49	351	-905	4.62	3.08	3.08	4.62	-8.74	69.2	0.00
5	354	-970	-2199	-220	48	345	-866	4.62	3.08	3.08	4.62	-8.36	66.1	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	393	-1065	-3213	-234	52	460	-2165	4.62	3.08	3.08	4.62	-34.89	1391.3	0.07
4	393	-995	-2846	-224	49	439	-1916	4.62	3.08	3.08	4.62	-18.49	146.4	0.00
5	393	-970	-2724	-220	48	432	-1833	4.62	3.08	3.08	4.62	-17.69	140.0	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 63 NI 11984 NF 12355 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 7.0000 9.8000 8.5680 25.3680 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--													--
	cm		kg			kg*m				cm²			kg/cm²	mm
3	0	-8156	11890	125	-112	406	-12590	9.24	3.08	4.62	9.24	-50.90	2210.8	0.11
4	0	-8062	10700	116	-99	369	-11390	9.24	3.08	4.62	9.24	-46.05	2000.1	0.10
5	0	-8033	10300	113	-95	356	-10990	9.24	3.08	4.62	9.24	-44.43	1929.8	0.09
apost= 6.16 aant= -- ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	93	-8156	9533	125	-112	290	-2642	9.24	3.08	3.08	9.24	-6.40	53.6	0.00
4	93	-8062	8582	116	-99	261	-2435	9.24	3.08	3.08	9.24	-5.90	49.4	0.00
5	93	-8033	8262	113	-95	252	-2366	9.24	3.08	3.08	9.24	-5.73	48.0	0.00
apost= 6.16 aant= -- ainf= -- asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	186	-8156	7176	125	-112	173	5117	9.24	3.08	9.24	3.08	-12.39	103.8	0.00
4	186	-8062	6464	116	-99	154	4552	9.24	3.08	9.24	3.08	-11.03	92.4	0.00
5	186	-8033	6224	113	-95	147	4364	9.24	3.08	9.24	3.08	-10.57	88.6	0.00
apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	279	-8156	4819	125	-112	57	10686	9.24	3.08	9.24	3.08	-44.64	1883.6	0.09
4	279	-8062	4346	116	-99	46	9572	9.24	3.08	9.24	3.08	-39.99	1687.3	0.07
5	279	-8033	4186	113	-95	42	9201	9.24	3.08	9.24	3.08	-38.44	1621.8	0.07
apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	372	-8156	2462	125	-112	-59	14067	3.08	9.24	9.24	3.08	-58.76	2479.5	0.13
4	372	-8062	2228	116	-99	-62	12625	3.08	9.24	9.24	3.08	-52.74	2225.4	0.12
5	372	-8033	2148	113	-95	-63	12144	3.08	9.24	9.24	3.08	-50.73	2140.6	0.11
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	464	-8156	105	125	-112	-176	15258	3.08	9.24	9.24	3.08	-63.74	2689.5	0.15

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

4	464	-8062	110	116	-99	-170	13711	3.08	9.24	9.24	3.08	-57.28	2416.8	0.13
5	464	-8033	110	113	-95	-168	13195	3.08	9.24	9.24	3.08	-55.12	2325.8	0.12
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	557	-8156	-2252	125	-112	-292	14261	3.08	9.24	9.24	3.08	-59.57	2513.7	0.14
4	557	-8062	-2008	116	-99	-278	12829	3.08	9.24	9.24	3.08	-53.59	2261.4	0.12
5	557	-8033	-1928	113	-95	-273	12352	3.08	9.24	9.24	3.08	-51.60	2177.2	0.11
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	650	-8156	-4609	125	-112	-408	11074	3.08	9.24	9.24	3.08	-46.26	1952.0	0.10
4	650	-8062	-4126	116	-99	-385	9980	3.08	9.24	9.24	3.08	-41.69	1759.2	0.08
5	650	-8033	-3966	113	-95	-377	9615	3.08	9.24	9.24	3.08	-40.17	1694.8	0.07
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	743	-8156	-6966	125	-112	-525	5699	3.08	9.24	9.24	3.08	-13.80	115.7	0.00
4	743	-8062	-6244	116	-99	-493	5164	3.08	9.24	9.24	3.08	-12.51	104.8	0.00
5	743	-8033	-6004	113	-95	-482	4985	3.08	9.24	9.24	3.08	-12.08	101.2	0.00
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	836	-8156	-9323	125	-112	-641	-1866	3.08	9.24	3.08	9.24	-4.52	37.9	0.00
4	836	-8062	-8362	116	-99	-601	-1619	3.08	9.24	3.08	9.24	-3.92	32.9	0.00
5	836	-8033	-8042	113	-95	-587	-1538	3.08	9.24	3.08	9.24	-3.72	31.2	0.00
apost= -- aant= 6.16 ainf= -- asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	929	-8156	-11680	125	-112	-758	-11620	3.08	9.24	4.62	9.24	-46.98	2040.5	0.10
4	929	-8062	-10480	116	-99	-709	-10370	3.08	9.24	4.62	9.24	-41.93	1821.0	0.08
5	929	-8033	-10080	113	-95	-692	-9954	3.08	9.24	4.62	9.24	-40.24	1747.9	0.08
apost= -- aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 64 NI 11985 NF 12356 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 7.0000 9.1000 7.9560 24.0560 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--													--
	cm		kg			kg*m				cm²			kg/cm²	mm
3	0	3135	11110	207	-255	922	-10370	9.24	3.08	4.62	9.24	-41.93	1821.0	0.08
4	0	2948	10020	194	-236	861	-9392	9.24	3.08	4.62	9.24	-37.97	1649.2	0.07
5	0	2887	9654	189	-230	840	-9065	9.24	3.08	4.62	9.24	-36.65	1591.8	0.07
apost= 6.16 aant= -- ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	93	3135	8875	207	-255	730	-1089	9.24	3.08	3.08	9.24	-2.64	22.1	0.00
4	93	2948	8007	194	-236	681	-1021	9.24	3.08	3.08	9.24	-2.47	20.7	0.00
5	93	2887	7715	189	-230	664	-997	9.24	3.08	3.08	9.24	-2.42	20.2	0.00
apost= 6.16 aant= -- ainf= -- asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	186	3135	6640	207	-255	538	6117	9.24	3.08	9.24	3.08	-14.82	124.1	0.00
4	186	2948	5994	194	-236	501	5480	9.24	3.08	9.24	3.08	-13.27	111.2	0.00
5	186	2887	5776	189	-230	489	5269	9.24	3.08	9.24	3.08	-12.76	106.9	0.00
apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	279	3135	4405	207	-255	346	11247	9.24	3.08	9.24	3.08	-46.98	1982.4	0.10
4	279	2948	3981	194	-236	321	10111	9.24	3.08	9.24	3.08	-42.24	1782.3	0.08
5	279	2887	3837	189	-230	313	9734	9.24	3.08	9.24	3.08	-40.66	1715.8	0.08
apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	372	3135	2170	207	-255	154	14300	9.24	3.08	9.24	3.08	-59.74	2520.7	0.14
4	372	2948	1968	194	-236	141	12873	9.24	3.08	9.24	3.08	-53.77	2269.0	0.12
5	372	2887	1898	189	-230	137	12398	9.24	3.08	9.24	3.08	-51.79	2185.3	0.11
apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	464	3135	-65	207	-255	-38	15278	3.08	9.24	9.24	3.08	-63.82	2693.0	0.15
4	464	2948	-45	194	-236	-39	13764	3.08	9.24	9.24	3.08	-57.50	2426.2	0.13
5	464	2887	-41	189	-230	-39	13261	3.08	9.24	9.24	3.08	-55.39	2337.4	0.12
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	557	3135	-2300	207	-255	-230	14180	3.08	9.24	9.24	3.08	-59.24	2499.5	0.14
4	557	2948	-2058	194	-236	-219	12786	3.08	9.24	9.24	3.08	-53.41	2253.7	0.12
5	557	2887	-1980	189	-230	-215	12322	3.08	9.24	9.24	3.08	-51.47	2171.9	0.11
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	650	3135	-4535	207	-255	-422	11007	3.08	9.24	9.24	3.08	-45.98	1940.1	0.09
4	650	2948	-4071	194	-236	-398	9937	3.08	9.24	9.24	3.08	-41.51	1751.6	0.08
5	650	2887	-3919	189	-230	-390	9582	3.08	9.24	9.24	3.08	-40.03	1689.0	0.07

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	743	3135	-6770	207	-255	-614	5757	3.08	9.24	9.24	3.08	-13.95	116.8	0.00
4	743	2948	-6084	194	-236	-578	5219	3.08	9.24	9.24	3.08	-12.64	105.9	0.00
5	743	2887	-5858	189	-230	-566	5041	3.08	9.24	9.24	3.08	-12.21	102.3	0.00
apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	836	3135	-9005	207	-255	-806	-1569	3.08	9.24	3.08	9.24	-3.80	31.8	0.00
4	836	2948	-8097	194	-236	-758	-1369	3.08	9.24	3.08	9.24	-3.32	27.8	0.00
5	836	2887	-7797	189	-230	-742	-1301	3.08	9.24	3.08	9.24	-3.15	26.4	0.00
apost= -- aant= 6.16 ainf= -- asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	929	3135	-11240	207	-255	-999	-10970	3.08	9.24	4.62	9.24	-44.35	1926.3	0.09
4	929	2948	-10110	194	-236	-938	-9827	3.08	9.24	4.62	9.24	-39.73	1725.6	0.08
5	929	2887	-9736	189	-230	-918	-9445	3.08	9.24	4.62	9.24	-38.19	1658.5	0.07
apost= -- aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 65 NI 12009 NF 13854 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 7.0000 7.7000 6.7320 21.4320 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²			kg/cm²			mm
3	0	-796	12870	-584	149	-825	-17400	3.08	9.24	6.16	10.78	-64.56	2625.1	0.14
4	0	-826	11570	-538	142	-765	-15600	3.08	9.24	6.16	10.78	-57.88	2353.5	0.12
5	0	-836	11130	-523	140	-746	-15000	3.08	9.24	6.16	10.78	-55.66	2263.0	0.12
apost= -- aant= 6.16 ainf= 3.08 asup= 7.70 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	44	-796	11930	-584	149	-569	-11955	3.08	9.24	4.62	9.24	-48.33	2099.4	0.11
4	44	-826	10717	-538	142	-529	-10710	3.08	9.24	4.62	9.24	-43.30	1880.6	0.09
5	44	-836	10307	-523	140	-516	-10295	3.08	9.24	4.62	9.24	-41.62	1807.8	0.08
apost= -- aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	88	-796	10989	-584	149	-313	-6924	3.08	9.24	3.08	9.24	-16.77	140.5	0.00
4	88	-826	9865	-538	142	-293	-6193	3.08	9.24	3.08	9.24	-15.00	125.7	0.00
5	88	-836	9485	-523	140	-286	-5951	3.08	9.24	3.08	9.24	-14.42	120.8	0.00
apost= -- aant= 6.16 ainf= -- asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	132	-796	10049	-584	149	-56	-2305	3.08	9.24	3.08	9.24	-5.58	46.8	0.00
4	132	-826	9012	-538	142	-57	-2051	3.08	9.24	3.08	9.24	-4.97	41.6	0.00
5	132	-836	8662	-523	140	-57	-1968	3.08	9.24	3.08	9.24	-4.77	39.9	0.00
apost= -- aant= 6.16 ainf= -- asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	176	-796	9108	-584	149	200	1900	9.24	3.08	9.24	3.08	-4.60	38.6	0.00
4	176	-826	8160	-538	142	180	1717	9.24	3.08	9.24	3.08	-4.16	34.9	0.00
5	176	-836	7840	-523	140	173	1654	9.24	3.08	9.24	3.08	-4.01	33.6	0.00
apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	219	-796	8167	-584	149	456	5693	9.24	3.08	9.24	3.08	-13.79	115.5	0.00
4	219	-826	7307	-538	142	416	5111	9.24	3.08	9.24	3.08	-12.38	103.7	0.00
5	219	-836	7017	-523	140	403	4914	9.24	3.08	9.24	3.08	-11.90	99.7	0.00
apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	263	-796	7227	-584	149	712	9072	9.24	3.08	9.24	3.08	-37.90	1599.1	0.07
4	263	-826	6454	-538	142	652	8131	9.24	3.08	9.24	3.08	-19.70	165.0	0.00
5	263	-836	6194	-523	140	632	7814	9.24	3.08	9.24	3.08	-18.93	158.6	0.00
apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	307	-796	6287	-584	149	968	12039	9.24	3.08	9.24	3.08	-50.29	2122.0	0.11
4	307	-826	5602	-538	142	888	10777	9.24	3.08	9.24	3.08	-45.02	1899.6	0.09
5	307	-836	5372	-523	140	862	10352	9.24	3.08	9.24	3.08	-43.24	1824.7	0.09
apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	351	-796	5346	-584	149	1225	14592	9.24	3.08	9.24	3.08	-60.96	2572.1	0.14
4	351	-826	4749	-538	142	1125	13049	9.24	3.08	9.24	3.08	-54.51	2300.1	0.12
5	351	-836	4549	-523	140	1092	12529	9.24	3.08	9.24	3.08	-52.34	2208.4	0.11
apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	395	-796	4406	-584	149	1481	16733	9.24	3.08	9.24	3.08	-69.90	2949.4	0.17
4	395	-826	3897	-538	142	1361	14946	9.24	3.08	9.24	3.08	-62.44	2634.5	0.15
5	395	-836	3727	-523	140	1321	14345	9.24	3.08	9.24	3.08	-59.93	2528.5	0.14
apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	439	-796	3465	-584	149	1737	18460	9.24	3.08	10.78	3.08	-72.93	2806.5	0.15

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

4	439	-826	3044	-538	142	1597	16470	9.24	3.08	10.78	3.08	-65.07	2503.9	0.13
5	439	-836	2904	-523	140	1551	15800	9.24	3.08	10.78	3.08	-62.42	2402.1	0.12

apost= 6.16 aant= -- ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 66 NI 13854 NF 12354 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 8.5050 7.4358 22.9408 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm		kg			kg*m				cm²			kg/cm²	mm

3	0	-835	-1562	988	-255	2528	18300	9.24	3.08	10.78	3.08	-72.30	2782.2	0.15
4	0	-855	-1339	896	-234	2299	16320	9.24	3.08	10.78	3.08	-64.48	2481.1	0.13
5	0	-862	-1264	866	-227	2223	15660	9.24	3.08	10.78	3.08	-61.87	2380.8	0.12

apost= 6.16 aant= -- ainf= 7.70 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	49	-835	-2686	988	-255	2044	17259	9.24	3.08	9.24	3.08	-72.10	3042.2	0.17
4	49	-855	-2354	896	-234	1860	15415	9.24	3.08	9.24	3.08	-64.40	2717.2	0.15
5	49	-862	-2243	866	-227	1799	14801	9.24	3.08	9.24	3.08	-61.83	2608.9	0.14

apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	98	-835	-3810	988	-255	1560	15668	9.24	3.08	9.24	3.08	-65.45	2761.7	0.15
4	98	-855	-3369	896	-234	1421	14013	9.24	3.08	9.24	3.08	-58.54	2470.0	0.13
5	98	-862	-3221	866	-227	1374	13462	9.24	3.08	9.24	3.08	-56.24	2373.0	0.13

apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	147	-835	-4933	988	-255	1076	13525	9.24	3.08	9.24	3.08	-56.50	2384.0	0.13
4	147	-855	-4384	896	-234	982	12114	9.24	3.08	9.24	3.08	-50.61	2135.3	0.11
5	147	-862	-4200	866	-227	950	11645	9.24	3.08	9.24	3.08	-48.64	2052.5	0.10

apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	196	-835	-6057	988	-255	592	10832	9.24	3.08	9.24	3.08	-45.25	1909.4	0.09
4	196	-855	-5399	896	-234	543	9718	9.24	3.08	9.24	3.08	-40.59	1712.9	0.08
5	196	-862	-5178	866	-227	526	9348	9.24	3.08	9.24	3.08	-39.05	1647.7	0.07

apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	245	-835	-7181	988	-255	108	7589	9.24	3.08	9.24	3.08	-18.38	154.0	0.00
4	245	-855	-6414	896	-234	103	6824	9.24	3.08	9.24	3.08	-16.53	138.5	0.00
5	245	-862	-6157	866	-227	101	6571	9.24	3.08	9.24	3.08	-15.92	133.4	0.00

apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	294	-835	-8305	988	-255	-376	3794	3.08	9.24	9.24	3.08	-9.19	77.0	0.00
4	294	-855	-7430	896	-234	-336	3434	3.08	9.24	9.24	3.08	-8.32	69.7	0.00
5	294	-862	-7136	866	-227	-323	3316	3.08	9.24	9.24	3.08	-8.03	67.3	0.00

apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	343	-835	-9429	988	-255	-860	-551	3.08	9.24	3.08	9.24	-1.33	11.2	0.00
4	343	-855	-8445	896	-234	-775	-454	3.08	9.24	3.08	9.24	-1.10	9.2	0.00
5	343	-862	-8114	866	-227	-747	-419	3.08	9.24	3.08	9.24	-1.02	8.5	0.00

apost= -- aant= 6.16 ainf= -- asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	392	-835	-10552	988	-255	-1344	-5446	3.08	9.24	3.08	9.24	-13.19	110.5	0.00
4	392	-855	-9460	896	-234	-1214	-4839	3.08	9.24	3.08	9.24	-11.72	98.2	0.00
5	392	-862	-9093	866	-227	-1171	-4634	3.08	9.24	3.08	9.24	-11.22	94.0	0.00

apost= -- aant= 6.16 ainf= -- asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	441	-835	-11676	988	-255	-1828	-10893	3.08	9.24	4.62	9.24	-44.04	1912.8	0.09
4	441	-855	-10475	896	-234	-1653	-9721	3.08	9.24	4.62	9.24	-39.30	1707.0	0.08
5	441	-862	-10071	866	-227	-1596	-9327	3.08	9.24	4.62	9.24	-37.71	1637.8	0.07

apost= -- aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	490	-835	-12800	988	-255	-2312	-16890	3.08	9.24	4.62	9.24	-68.28	2965.9	0.17
4	490	-855	-11490	896	-234	-2092	-15100	3.08	9.24	4.62	9.24	-61.05	2651.6	0.15
5	490	-862	-11050	866	-227	-2020	-14500	3.08	9.24	4.62	9.24	-58.62	2546.2	0.14

apost= -- aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 67 NI 12316 NF 13854 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 7.5600 6.6096 17.1696 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	--													--

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

cm			kg		kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	-5205	5215	-178	-74	-281	-5139	3.08	4.62	3.08	4.62	-82.81	3302.6	0.23
4	0	-4732	4653	-155	-69	-242	-4635	3.08	4.62	3.08	4.62	-74.69	2978.7	0.20
5	0	-4575	4467	-147	-67	-229	-4468	3.08	4.62	3.08	4.62	-72.00	2871.4	0.19
apost= --		aant= 1.54		ainf= --		asup= 1.54		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	43	-5205	4479	-178	-74	-204	-3061	3.08	4.62	3.08	4.62	-49.33	1967.3	0.12
4	43	-4732	4002	-155	-69	-176	-2780	3.08	4.62	3.08	4.62	-44.79	1786.3	0.10
5	43	-4575	3844	-147	-67	-166	-2687	3.08	4.62	3.08	4.62	-43.29	1726.5	0.10
apost= --		aant= 1.54		ainf= --		asup= 1.54		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	86	-5205	3743	-178	-74	-128	-1299	3.08	4.62	3.08	4.62	-12.54	99.2	0.00
4	86	-4732	3351	-155	-69	-109	-1203	3.08	4.62	3.08	4.62	-11.61	91.9	0.00
5	86	-4575	3221	-147	-67	-103	-1172	3.08	4.62	3.08	4.62	-11.31	89.6	0.00
apost= --		aant= 1.54		ainf= --		asup= 1.54		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	129	-5205	3007	-178	-74	-52	148	3.08	4.62	4.62	3.08	-1.43	11.3	0.00
4	129	-4732	2700	-155	-69	-43	94	3.08	4.62	4.62	3.08	-0.91	7.2	0.00
5	129	-4575	2599	-147	-67	-40	75	3.08	4.62	4.62	3.08	-0.73	5.8	0.00
apost= --		aant= 1.54		ainf= 1.54		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	171	-5205	2271	-178	-74	24	1279	4.62	3.08	4.62	3.08	-12.34	97.7	0.00
4	171	-4732	2049	-155	-69	24	1112	4.62	3.08	4.62	3.08	-10.73	84.9	0.00
5	171	-4575	1976	-147	-67	23	1056	4.62	3.08	4.62	3.08	-10.19	80.7	0.00
apost= 1.54		aant= --		ainf= 1.54		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	214	-5205	1534	-178	-74	100	2094	4.62	3.08	4.62	3.08	-33.75	1345.9	0.06
4	214	-4732	1397	-155	-69	90	1851	4.62	3.08	4.62	3.08	-17.86	141.4	0.00
5	214	-4575	1353	-147	-67	87	1769	4.62	3.08	4.62	3.08	-17.08	135.2	0.00
apost= 1.54		aant= --		ainf= 1.54		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	257	-5205	798	-178	-74	177	2594	4.62	3.08	4.62	3.08	-41.80	1667.1	0.09
4	257	-4732	746	-155	-69	157	2310	4.62	3.08	4.62	3.08	-37.23	1484.8	0.07
5	257	-4575	730	-147	-67	150	2216	4.62	3.08	4.62	3.08	-35.71	1424.0	0.07
apost= 1.54		aant= --		ainf= 1.54		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	300	-5205	62	-178	-74	253	2778	4.62	3.08	4.62	3.08	-44.77	1785.6	0.10
4	300	-4732	95	-155	-69	223	2491	4.62	3.08	4.62	3.08	-40.14	1600.8	0.09
5	300	-4575	107	-147	-67	213	2395	4.62	3.08	4.62	3.08	-38.60	1539.4	0.08
apost= 1.54		aant= --		ainf= 1.54		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	343	-5205	-674	-178	-74	329	2647	4.62	3.08	4.62	3.08	-42.66	1701.2	0.09
4	343	-4732	-556	-155	-69	289	2392	4.62	3.08	4.62	3.08	-38.55	1537.5	0.08
5	343	-4575	-515	-147	-67	276	2308	4.62	3.08	4.62	3.08	-37.19	1483.2	0.07
apost= 1.54		aant= --		ainf= 1.54		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	386	-5205	-1410	-178	-74	405	2200	4.62	3.08	4.62	3.08	-35.46	1414.1	0.07
4	386	-4732	-1207	-155	-69	356	2015	4.62	3.08	4.62	3.08	-19.45	153.9	0.00
5	386	-4575	-1138	-147	-67	339	1953	4.62	3.08	4.62	3.08	-18.85	149.2	0.00
apost= 1.54		aant= --		ainf= 1.54		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	429	-5205	-2146	-178	-74	481	1438	4.62	4.62	4.62	3.08	-13.88	109.9	0.00
4	429	-4732	-1858	-155	-69	422	1358	4.62	4.62	4.62	3.08	-13.11	103.8	0.00
5	429	-4575	-1761	-147	-67	403	1332	4.62	4.62	4.62	3.08	-12.86	101.8	0.00

apost= 1.54 aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 68 NI 13854 NF 12044 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 7.9800 6.9768 17.9568 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
cm														
3	0	-3633	2880	-139	91	-309	1033	4.62	4.62	4.62	3.08	-9.97	78.9	0.00
4	0	-3297	2525	-126	82	-280	982	4.62	4.62	4.62	3.08	-9.48	75.0	0.00
5	0	-3185	2407	-121	79	-270	966	4.62	4.62	4.62	3.08	-9.32	73.8	0.00
apost= 1.54		aant= 1.54		ainf= 1.54		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	46	-3633	2062	-139	91	-246	2159	3.08	4.62	4.62	3.08	-34.79	1387.5	0.07
4	46	-3297	1802	-126	82	-222	1968	3.08	4.62	4.62	3.08	-18.99	150.4	0.00
5	46	-3185	1716	-121	79	-215	1905	3.08	4.62	4.62	3.08	-18.38	145.5	0.00

apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

3	91	-3633	1244	-139	91	-183	2912	3.08	4.62	4.62	3.08	-46.93	1871.5	0.11
4	91	-3297	1079	-126	82	-165	2625	3.08	4.62	4.62	3.08	-42.29	1686.7	0.09
5	91	-3185	1025	-121	79	-159	2529	3.08	4.62	4.62	3.08	-40.75	1625.3	0.09
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	137	-3633	425	-139	91	-120	3293	3.08	4.62	4.62	3.08	-53.06	2116.0	0.13
4	137	-3297	357	-126	82	-108	2952	3.08	4.62	4.62	3.08	-47.57	1897.1	0.11
5	137	-3185	334	-121	79	-104	2839	3.08	4.62	4.62	3.08	-45.74	1824.2	0.11
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	182	-3633	-393	-139	91	-57	3300	3.08	4.62	4.62	3.08	-53.18	2120.9	0.13
4	182	-3297	-366	-126	82	-51	2950	3.08	4.62	4.62	3.08	-47.54	1895.8	0.11
5	182	-3185	-357	-121	79	-49	2833	3.08	4.62	4.62	3.08	-45.66	1820.8	0.11
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	228	-3633	-1211	-139	91	7	2935	4.62	3.08	4.62	3.08	-47.29	1886.2	0.11
4	228	-3297	-1089	-126	82	7	2619	4.62	3.08	4.62	3.08	-42.20	1682.9	0.09
5	228	-3185	-1048	-121	79	7	2513	4.62	3.08	4.62	3.08	-40.50	1615.0	0.09
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	273	-3633	-2029	-139	91	70	2197	4.62	3.08	4.62	3.08	-35.40	1411.9	0.07
4	273	-3297	-1812	-126	82	64	1958	4.62	3.08	4.62	3.08	-18.90	149.6	0.00
5	273	-3185	-1739	-121	79	62	1878	4.62	3.08	4.62	3.08	-18.12	143.5	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	319	-3633	-2847	-139	91	133	1086	4.62	3.08	4.62	3.08	-10.48	83.0	0.00
4	319	-3297	-2535	-126	82	121	968	4.62	3.08	4.62	3.08	-9.34	74.0	0.00
5	319	-3185	-2430	-121	79	117	928	4.62	3.08	4.62	3.08	-8.96	70.9	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	365	-3633	-3666	-139	91	196	-397	4.62	3.08	3.08	4.62	-3.84	30.4	0.00
4	365	-3297	-3257	-126	82	178	-351	4.62	3.08	3.08	4.62	-3.39	26.8	0.00
5	365	-3185	-3121	-121	79	172	-337	4.62	3.08	3.08	4.62	-3.25	25.7	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	410	-3633	-4484	-139	91	260	-2254	4.62	3.08	3.08	4.62	-36.32	1448.4	0.07
4	410	-3297	-3980	-126	82	236	-2000	4.62	3.08	3.08	4.62	-19.30	152.8	0.00
5	410	-3185	-3812	-121	79	228	-1916	4.62	3.08	3.08	4.62	-18.50	146.4	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	456	-3633	-5302	-139	91	323	-4483	4.62	3.08	3.08	4.62	-72.24	2881.0	0.19
4	456	-3297	-4703	-126	82	293	-3978	4.62	3.08	3.08	4.62	-64.10	2556.5	0.17
5	456	-3185	-4503	-121	79	283	-3811	4.62	3.08	3.08	4.62	-61.41	2449.1	0.16
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 69 NI 11814 NF 13491 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 7.0000 6.2300 5.4468 18.6768 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	--													--
	cm		kg			kg*m			cm²				kg/cm²	mm

3	0	-1655	14220	-297	251	-420	-21890	3.08	9.24	6.16	12.32	-77.58	2905.1	0.15
4	0	-1230	12740	-259	226	-349	-19240	3.08	9.24	6.16	12.32	-68.19	2553.4	0.13
5	0	-1090	12250	-246	217	-326	-18360	3.08	9.24	6.16	12.32	-65.07	2436.7	0.12
apost= -- aant= 6.16 ainf= 3.08 asup= 9.24 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	35	-1655	13561	-297	251	-315	-16986	3.08	9.24	4.62	9.24	-68.67	2982.8	0.17
4	35	-1230	12139	-259	226	-258	-14847	3.08	9.24	4.62	9.24	-60.02	2607.1	0.14
5	35	-1090	11668	-246	217	-239	-14136	3.08	9.24	4.62	9.24	-57.15	2482.4	0.13
apost= -- aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	71	-1655	12901	-297	251	-210	-12315	3.08	9.24	4.62	9.24	-49.79	2162.6	0.11
4	71	-1230	11537	-259	226	-167	-10666	3.08	9.24	4.62	9.24	-43.12	1873.0	0.09
5	71	-1090	11086	-246	217	-152	-10119	3.08	9.24	4.62	9.24	-40.91	1776.8	0.08
apost= -- aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	106	-1655	12242	-297	251	-105	-7877	3.08	9.24	3.08	9.24	-19.08	159.9	0.00
4	106	-1230	10936	-259	226	-75	-6698	3.08	9.24	3.08	9.24	-16.23	135.9	0.00
5	106	-1090	10503	-246	217	-65	-6306	3.08	9.24	3.08	9.24	-15.28	128.0	0.00
apost= -- aant= 6.16 ainf= -- asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	141	-1655	11582	-297	251	-0	-3672	3.08	9.24	3.08	9.24	-8.89	74.5	0.00
4	141	-1230	10334	-259	226	16	-2942	3.08	9.24	3.08	9.24	-7.13	59.7	0.00
5	141	-1090	9921	-246	217	22	-2700	3.08	9.24	3.08	9.24	-6.54	54.8	0.00

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

apost= -- aant= 6.16 ainf= -- asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	177	-1655	10923	-297	251	104	300	9.24	3.08	9.24	3.08	-0.73	6.1	0.00
4	177	-1230	9733	-259	226	108	601	9.24	3.08	9.24	3.08	-1.46	12.2	0.00
5	177	-1090	9339	-246	217	109	701	9.24	3.08	9.24	3.08	-1.70	14.2	0.00
apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	212	-1655	10264	-297	251	209	4040	9.24	3.08	9.24	3.08	-9.79	82.0	0.00
4	212	-1230	9132	-259	226	199	3932	9.24	3.08	9.24	3.08	-9.52	79.8	0.00
5	212	-1090	8757	-246	217	196	3896	9.24	3.08	9.24	3.08	-9.44	79.1	0.00
apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	247	-1655	9604	-297	251	314	7547	9.24	3.08	9.24	3.08	-18.28	153.2	0.00
4	247	-1230	8530	-259	226	290	7050	9.24	3.08	9.24	3.08	-17.08	143.1	0.00
5	247	-1090	8175	-246	217	283	6886	9.24	3.08	9.24	3.08	-16.68	139.7	0.00
apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	282	-1655	8945	-297	251	419	10821	9.24	3.08	9.24	3.08	-45.20	1907.3	0.09
4	282	-1230	7929	-259	226	382	9956	9.24	3.08	9.24	3.08	-41.59	1754.8	0.08
5	282	-1090	7592	-246	217	370	9669	9.24	3.08	9.24	3.08	-40.39	1704.4	0.08
apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	318	-1655	8285	-297	251	524	13862	9.24	3.08	9.24	3.08	-57.91	2443.4	0.13
4	318	-1230	7327	-259	226	473	12649	9.24	3.08	9.24	3.08	-52.84	2229.6	0.12
5	318	-1090	7010	-246	217	457	12248	9.24	3.08	9.24	3.08	-51.16	2158.8	0.11
apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	353	-1655	7626	-297	251	629	16670	9.24	3.08	9.24	3.08	-69.64	2938.3	0.17
4	353	-1230	6726	-259	226	564	15130	9.24	3.08	9.24	3.08	-63.20	2666.9	0.15
5	353	-1090	6428	-246	217	544	14620	9.24	3.08	9.24	3.08	-61.07	2577.0	0.14
apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 70 NI 13491 NF 13492 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 7.0000 5.7400 5.0184 17.7584 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	--													--
	cm		kg			kg*m				cm²		kg/cm²		mm
3	0	-1614	1896	223	84	539	16480	9.24	3.08	9.24	3.08	-68.84	2904.9	0.16
4	0	-1183	1642	222	82	529	14960	9.24	3.08	9.24	3.08	-62.49	2636.9	0.15
5	0	-1042	1560	222	81	527	14450	9.24	3.08	9.24	3.08	-60.36	2547.0	0.14
apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	33	-1614	1318	223	84	466	17003	9.24	3.08	9.24	3.08	-71.03	2997.1	0.17
4	33	-1183	1113	222	82	457	15408	9.24	3.08	9.24	3.08	-64.37	2716.0	0.15
5	33	-1042	1047	222	81	454	14874	9.24	3.08	9.24	3.08	-62.14	2621.9	0.14
apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	65	-1614	739	223	84	394	17338	9.24	3.08	9.24	3.08	-72.43	3056.1	0.17
4	65	-1183	584	222	82	384	15685	9.24	3.08	9.24	3.08	-65.52	2764.6	0.15
5	65	-1042	534	222	81	382	15132	9.24	3.08	9.24	3.08	-63.21	2667.2	0.15
apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	98	-1614	161	223	84	321	17485	9.24	3.08	9.24	3.08	-73.04	3082.0	0.18
4	98	-1183	54	222	82	312	15788	9.24	3.08	9.24	3.08	-65.95	2782.9	0.16
5	98	-1042	21	222	81	310	15222	9.24	3.08	9.24	3.08	-63.59	2683.2	0.15
apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	130	-1614	-417	223	84	249	17443	9.24	3.08	9.24	3.08	-72.87	3074.7	0.18
4	130	-1183	-475	222	82	240	15720	9.24	3.08	9.24	3.08	-65.67	2770.9	0.15
5	130	-1042	-492	222	81	237	15146	9.24	3.08	9.24	3.08	-63.27	2669.7	0.15
apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	163	-1614	-996	223	84	176	17213	9.24	3.08	9.24	3.08	-71.91	3034.1	0.17
4	163	-1183	-1004	222	82	168	15479	9.24	3.08	9.24	3.08	-64.66	2728.4	0.15
5	163	-1042	-1004	222	81	165	14902	9.24	3.08	9.24	3.08	-62.25	2626.8	0.14
apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	195	-1614	-1574	223	84	104	16795	9.24	3.08	9.24	3.08	-70.16	2960.4	0.17
4	195	-1183	-1533	222	82	95	15066	9.24	3.08	9.24	3.08	-62.94	2655.6	0.15
5	195	-1042	-1517	222	81	93	14492	9.24	3.08	9.24	3.08	-60.54	2554.4	0.14
apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

3	228	-1614	-2152	223	84	31	16189	9.24	3.08	9.24	3.08	-67.63	2853.5	0.16
4	228	-1183	-2062	222	82	23	14480	9.24	3.08	9.24	3.08	-60.49	2552.4	0.14
5	228	-1042	-2030	222	81	20	13914	9.24	3.08	9.24	3.08	-58.13	2452.6	0.13

apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	260	-1614	-2730	223	84	-41	15394	3.08	9.24	9.24	3.08	-64.31	2713.5	0.15
4	260	-1183	-2592	222	82	-49	13723	3.08	9.24	9.24	3.08	-57.32	2418.8	0.13
5	260	-1042	-2543	222	81	-52	13170	3.08	9.24	9.24	3.08	-55.02	2321.4	0.12

apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	293	-1614	-3309	223	84	-114	14411	3.08	9.24	9.24	3.08	-60.20	2540.2	0.14
4	293	-1183	-3121	222	82	-121	12792	3.08	9.24	9.24	3.08	-53.44	2254.9	0.12
5	293	-1042	-3056	222	81	-124	12258	3.08	9.24	9.24	3.08	-51.21	2160.7	0.11

apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	326	-1614	-3887	223	84	-186	13240	9.24	9.24	9.24	3.08	-55.31	2333.8	0.12
4	326	-1183	-3650	222	82	-194	11690	9.24	9.24	9.24	3.08	-48.83	2060.5	0.10
5	326	-1042	-3569	222	81	-197	11180	9.24	9.24	9.24	3.08	-46.70	1970.6	0.10

apost= 6.16 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 71 NI 13492 NF 13838 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 5.7400 5.0184 17.7584 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm		kg			kg*m				cm²			kg/cm²	mm

3	0	-1649	-8949	160	-667	191	13210	9.24	9.24	9.24	3.08	-55.18	2328.5	0.12
4	0	-1208	-8140	177	-586	215	11670	9.24	9.24	9.24	3.08	-48.75	2057.0	0.10
5	0	-1063	-7869	183	-560	223	11160	9.24	9.24	9.24	3.08	-46.62	1967.1	0.10

apost= 6.16 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	33	-1649	-9531	160	-667	138	10179	9.24	4.62	9.24	3.08	-42.52	1794.3	0.08
4	33	-1208	-8673	177	-586	157	8913	9.24	4.62	9.24	3.08	-37.23	1571.1	0.06
5	33	-1063	-8385	183	-560	163	8495	9.24	4.62	9.24	3.08	-35.49	1497.4	0.06

apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	66	-1649	-10113	160	-667	86	6958	9.24	4.62	9.24	3.08	-16.85	141.2	0.00
4	66	-1208	-9206	177	-586	98	5982	9.24	4.62	9.24	3.08	-14.49	121.4	0.00
5	66	-1063	-8901	183	-560	103	5661	9.24	4.62	9.24	3.08	-13.71	114.9	0.00

apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	98	-1649	-10695	160	-667	33	3545	9.24	4.62	9.24	3.08	-8.59	71.9	0.00
4	98	-1208	-9739	177	-586	40	2876	9.24	4.62	9.24	3.08	-6.97	58.4	0.00
5	98	-1063	-9417	183	-560	43	2657	9.24	4.62	9.24	3.08	-6.44	53.9	0.00

apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	131	-1649	-11277	160	-667	-19	-59	4.62	9.24	9.24	9.24	-0.14	1.2	0.00
4	131	-1208	-10272	177	-586	-18	-405	4.62	9.24	9.24	9.24	-0.93	8.1	0.00
5	131	-1063	-9933	183	-560	-17	-516	4.62	9.24	9.24	9.24	-1.19	10.3	0.00

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	164	-1649	-11860	160	-667	-72	-3853	4.62	9.24	3.08	9.24	-9.33	78.2	0.00
4	164	-1208	-10805	177	-586	-76	-3861	4.62	9.24	3.08	9.24	-9.35	78.3	0.00
5	164	-1063	-10449	183	-560	-77	-3858	4.62	9.24	3.08	9.24	-9.35	78.3	0.00

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= -- asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	197	-1649	-12442	160	-667	-124	-7839	4.62	9.24	3.08	9.24	-18.99	159.1	0.00
4	197	-1208	-11338	177	-586	-134	-7491	4.62	9.24	3.08	9.24	-18.15	152.0	0.00
5	197	-1063	-10966	183	-560	-137	-7370	4.62	9.24	3.08	9.24	-17.85	149.6	0.00

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= -- asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	230	-1649	-13024	160	-667	-177	-12015	4.62	9.24	3.08	9.24	-50.19	2117.8	0.11
4	230	-1208	-11871	177	-586	-192	-11296	4.62	9.24	3.08	9.24	-47.19	1991.1	0.10
5	230	-1063	-11482	183	-560	-197	-11051	4.62	9.24	3.08	9.24	-46.16	1947.9	0.09

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= -- asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	262	-1649	-13606	160	-667	-230	-16382	4.62	9.24	4.62	9.24	-66.23	2876.7	0.16
4	262	-1208	-12404	177	-586	-250	-15276	4.62	9.24	4.62	9.24	-61.76	2682.4	0.15
5	262	-1063	-11998	183	-560	-257	-14901	4.62	9.24	4.62	9.24	-60.24	2616.6	0.14

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	295	-1649	-14188	160	-667	-282	-20941	4.62	9.24	6.16	12.32	-74.22	2779.2	0.14
4	295	-1208	-12937	177	-586	-308	-19431	4.62	9.24	6.16	12.32	-68.86	2578.7	0.13
5	295	-1063	-12514	183	-560	-317	-18921	4.62	9.24	6.16	12.32	-67.06	2511.1	0.13

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 3.08 asup= 9.24 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	328	-1649	-14770	160	-667	-335	-23475	4.62	9.24	7.70	13.85	-77.69	2772.8	0.14
4	328	-1208	-13470	177	-586	-366	-21740	4.62	9.24	7.70	13.85	-71.95	2567.9	0.13
5	328	-1063	-13030	183	-560	-377	-21156	4.62	9.24	7.70	13.85	-70.01	2498.9	0.12

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 4.62 asup= 10.78 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 72 NI 11813 NF 13855 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 6.2300 5.4468 18.6768 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--													--
	cm		kg			kg*m				cm²			kg/cm²	mm
3	0	-602	10870	-522	648	-988	-13750	4.62	9.24	4.62	9.24	-55.59	2414.5	0.13
4	0	-455	9767	-481	580	-907	-12020	4.62	9.24	4.62	9.24	-48.60	2110.7	0.11
5	0	-409	9402	-468	557	-881	-11450	4.62	9.24	4.62	9.24	-46.29	2010.6	0.10

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	35	-602	10210	-522	648	-804	-10030	4.62	9.24	4.62	9.24	-40.55	1761.3	0.08
4	35	-455	9165	-481	580	-737	-8678	4.62	9.24	4.62	9.24	-35.08	1523.8	0.06
5	35	-409	8820	-468	557	-716	-8233	4.62	9.24	4.62	9.24	-19.70	166.3	0.00

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	71	-602	9550	-522	648	-620	-6543	4.62	9.24	4.62	9.24	-15.66	132.1	0.00
4	71	-455	8563	-481	580	-567	-5548	4.62	9.24	4.62	9.24	-13.28	112.0	0.00
5	71	-409	8237	-468	557	-550	-5223	4.62	9.24	4.62	9.24	-12.50	105.5	0.00

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	106	-602	8890	-522	648	-436	-3289	4.62	9.24	3.08	9.24	-7.97	66.8	0.00
4	106	-455	7962	-481	580	-397	-2631	4.62	9.24	3.08	9.24	-6.37	53.4	0.00
5	106	-409	7655	-468	557	-385	-2417	4.62	9.24	3.08	9.24	-5.86	49.1	0.00

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= -- asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	141	-602	8230	-522	648	-251	-268	4.62	9.24	9.24	9.24	-0.62	5.3	0.00
4	141	-455	7360	-481	580	-228	74	4.62	9.24	9.24	9.24	-0.17	1.5	0.00
5	141	-409	7072	-468	557	-220	182	4.62	9.24	9.24	9.24	-0.42	3.6	0.00

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	177	-602	7570	-522	648	-67	2520	4.62	9.24	9.24	3.08	-6.11	51.2	0.00
4	177	-455	6758	-481	580	-58	2566	4.62	9.24	9.24	3.08	-6.22	52.1	0.00
5	177	-409	6490	-468	557	-54	2576	4.62	9.24	9.24	3.08	-6.24	52.3	0.00

apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	212	-602	6911	-522	648	117	5076	9.24	4.62	9.24	3.08	-12.30	103.0	0.00
4	212	-455	6156	-481	580	112	4846	9.24	4.62	9.24	3.08	-11.74	98.3	0.00
5	212	-409	5907	-468	557	111	4764	9.24	4.62	9.24	3.08	-11.54	96.7	0.00

apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	247	-602	6251	-522	648	301	7399	9.24	4.62	9.24	3.08	-17.92	150.2	0.00
4	247	-455	5554	-481	580	282	6913	9.24	4.62	9.24	3.08	-16.75	140.3	0.00
5	247	-409	5325	-468	557	276	6747	9.24	4.62	9.24	3.08	-16.34	136.9	0.00

apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	282	-602	5591	-522	648	486	9489	9.24	4.62	9.24	3.08	-39.64	1672.5	0.07
4	282	-455	4953	-481	580	452	8768	9.24	4.62	9.24	3.08	-36.63	1545.4	0.06
5	282	-409	4742	-468	557	442	8523	9.24	4.62	9.24	3.08	-35.61	1502.4	0.06

apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	318	-602	4931	-522	648	670	11346	9.24	4.62	9.24	3.08	-47.40	1999.9	0.10
4	318	-455	4351	-481	580	622	10410	9.24	4.62	9.24	3.08	-43.49	1834.9	0.09
5	318	-409	4160	-468	557	607	10095	9.24	4.62	9.24	3.08	-42.17	1779.3	0.08

apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	353	-602	4271	-522	648	854	12970	9.24	4.62	9.24	3.08	-54.18	2286.2	0.12
4	353	-455	3749	-481	580	792	11840	9.24	4.62	9.24	3.08	-49.46	2087.0	0.11
5	353	-409	3577	-468	557	772	11460	9.24	4.62	9.24	3.08	-47.87	2020.0	0.10

apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 73 NI 13855 NF 13856 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 5.7400 5.0184 17.7584 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--													--
	cm		kg			kg*m			cm²				kg/cm²	mm
3	0	-648	1765	280	-97	751	13180	9.24	4.62	9.24	3.08	-55.06	2323.2	0.12
4	0	-489	1523	265	-81	713	12030	9.24	4.62	9.24	3.08	-50.25	2120.5	0.11
5	0	-439	1445	261	-76	702	11650	9.24	4.62	9.24	3.08	-48.67	2053.5	0.10

apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	33	-648	1187	280	-97	660	13661	9.24	3.08	9.24	3.08	-57.07	2407.9	0.13
4	33	-489	994	265	-81	627	12440	9.24	3.08	9.24	3.08	-51.97	2192.8	0.11
5	33	-439	932	261	-76	617	12037	9.24	3.08	9.24	3.08	-50.28	2121.7	0.11

apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	65	-648	608	280	-97	569	13953	9.24	3.08	9.24	3.08	-58.29	2459.5	0.13
4	65	-489	465	265	-81	540	12678	9.24	3.08	9.24	3.08	-52.96	2234.7	0.12
5	65	-439	419	261	-76	532	12256	9.24	3.08	9.24	3.08	-51.20	2160.4	0.11

apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	98	-648	30	280	-97	478	14058	9.24	3.08	9.24	3.08	-58.72	2477.9	0.13
4	98	-489	-65	265	-81	454	12744	9.24	3.08	9.24	3.08	-53.24	2246.3	0.12
5	98	-439	-94	261	-76	447	12309	9.24	3.08	9.24	3.08	-51.42	2169.7	0.11

apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	130	-648	-548	280	-97	387	13974	9.24	3.08	9.24	3.08	-58.37	2463.1	0.13
4	130	-489	-594	265	-81	368	12637	9.24	3.08	9.24	3.08	-52.79	2227.5	0.12
5	130	-439	-607	261	-76	362	12195	9.24	3.08	9.24	3.08	-50.94	2149.5	0.11

apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	163	-648	-1127	280	-97	296	13701	9.24	3.08	9.24	3.08	-57.24	2415.1	0.13
4	163	-489	-1123	265	-81	281	12358	9.24	3.08	9.24	3.08	-51.62	2178.3	0.11
5	163	-439	-1120	261	-76	277	11913	9.24	3.08	9.24	3.08	-49.77	2099.9	0.11

apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	195	-648	-1705	280	-97	205	13241	9.24	3.08	9.24	3.08	-55.31	2333.9	0.12
4	195	-489	-1652	265	-81	195	11907	9.24	3.08	9.24	3.08	-49.74	2098.7	0.11
5	195	-439	-1632	261	-76	192	11465	9.24	3.08	9.24	3.08	-47.89	2020.9	0.10

apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	228	-648	-2283	280	-97	114	12592	9.24	3.08	9.24	3.08	-52.60	2219.6	0.12
4	228	-489	-2181	265	-81	108	11283	9.24	3.08	9.24	3.08	-47.13	1988.8	0.10
5	228	-439	-2145	261	-76	107	10850	9.24	3.08	9.24	3.08	-45.32	1912.5	0.09

apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	260	-648	-2861	280	-97	22	11755	9.24	3.08	9.24	3.08	-49.11	2072.0	0.10
4	260	-489	-2711	265	-81	22	10487	9.24	3.08	9.24	3.08	-43.81	1848.5	0.09
5	260	-439	-2658	261	-76	22	10068	9.24	3.08	9.24	3.08	-42.06	1774.6	0.08

apost= 6.16 aant= -- ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	293	-648	-3440	280	-97	-69	10730	3.08	9.24	9.24	3.08	-44.82	1891.3	0.09
4	293	-489	-3240	265	-81	-64	9519	3.08	9.24	9.24	3.08	-39.76	1677.8	0.07
5	293	-439	-3171	261	-76	-63	9118	3.08	9.24	9.24	3.08	-38.09	1607.2	0.07

apost= -- aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	326	-648	-4018	280	-97	-160	9516	9.24	9.24	9.24	4.62	-38.47	1671.0	0.07
4	326	-489	-3769	265	-81	-151	8378	9.24	9.24	9.24	4.62	-33.87	1471.2	0.06
5	326	-439	-3684	261	-76	-148	8002	9.24	9.24	9.24	4.62	-19.15	161.6	0.00

apost= 6.16 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 74 NI 13856 NF 13837 SEZ. Rp B= 40.0 H= 70.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 7.0000 5.7400 5.0184 17.7584 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--													--
	cm		kg			kg*m			cm²				kg/cm²	mm
3	0	-525	-7046	110	-1848	70	9490	9.24	9.24	9.24	4.62	-38.37	1666.4	0.07
4	0	-363	-6461	121	-1639	86	8356	9.24	9.24	9.24	4.62	-33.78	1467.3	0.06
5	0	-311	-6264	125	-1570	91	7982	9.24	9.24	9.24	4.62	-19.10	161.2	0.00

apost= 6.16 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	33	-525	-7628	110	-1848	34	7084	9.24	4.62	9.24	4.62	-16.95	143.0	0.00
4	33	-363	-6994	121	-1639	46	6150	9.24	4.62	9.24	4.62	-14.71	124.2	0.00

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

5	33	-311	-6781	125	-1570	50	5843	9.24	4.62	9.24	4.62	-13.98	118.0	0.00
apost= 6.16 aant= 1.54 ainf= 6.16 asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	66	-525	-8211	110	-1848	-2	4488	4.62	4.62	9.24	4.62	-10.74	90.6	0.00
4	66	-363	-7527	121	-1639	6	3769	4.62	4.62	9.24	4.62	-9.02	76.1	0.00
5	66	-311	-7297	125	-1570	9	3535	4.62	4.62	9.24	4.62	-8.46	71.4	0.00
apost= 1.54 aant= 1.54 ainf= 6.16 asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	98	-525	-8793	110	-1848	-39	1700	4.62	9.24	9.24	4.62	-4.07	34.3	0.00
4	98	-363	-8060	121	-1639	-34	1213	4.62	9.24	9.24	4.62	-2.90	24.5	0.00
5	98	-311	-7814	125	-1570	-32	1057	4.62	9.24	9.24	4.62	-2.53	21.3	0.00
apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 6.16 asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	131	-525	-9376	110	-1848	-75	-1279	4.62	9.24	4.62	9.24	-3.06	25.8	0.00
4	131	-363	-8593	121	-1639	-73	-1517	4.62	9.24	4.62	9.24	-3.63	30.6	0.00
5	131	-311	-8330	125	-1570	-73	-1590	4.62	9.24	4.62	9.24	-3.81	32.1	0.00
apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	164	-525	-9958	110	-1848	-111	-4448	4.62	9.24	4.62	9.24	-10.64	89.8	0.00
4	164	-363	-9126	121	-1639	-113	-4423	4.62	9.24	4.62	9.24	-10.58	89.3	0.00
5	164	-311	-8847	125	-1570	-114	-4407	4.62	9.24	4.62	9.24	-10.54	89.0	0.00
apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	197	-525	-10540	110	-1848	-147	-7809	4.62	9.24	4.62	9.24	-18.68	157.7	0.00
4	197	-363	-9658	121	-1639	-153	-7502	4.62	9.24	4.62	9.24	-17.95	151.5	0.00
5	197	-311	-9364	125	-1570	-155	-7393	4.62	9.24	4.62	9.24	-17.69	149.3	0.00
apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	230	-525	-11123	110	-1848	-183	-11360	4.62	9.24	4.62	9.24	-45.93	1994.8	0.10
4	230	-363	-10191	121	-1639	-193	-10757	4.62	9.24	4.62	9.24	-43.49	1889.0	0.09
5	230	-311	-9880	125	-1570	-196	-10548	4.62	9.24	4.62	9.24	-42.65	1852.2	0.09
apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	262	-525	-11705	110	-1848	-219	-15102	4.62	9.24	4.62	9.24	-61.06	2652.0	0.15
4	262	-363	-10724	121	-1639	-232	-14187	4.62	9.24	4.62	9.24	-57.36	2491.2	0.13
5	262	-311	-10397	125	-1570	-237	-13873	4.62	9.24	4.62	9.24	-56.09	2436.0	0.13
apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	295	-525	-12288	110	-1848	-255	-19036	4.62	9.24	6.16	10.78	-70.63	2871.9	0.15
4	295	-363	-11257	121	-1639	-272	-17791	4.62	9.24	6.16	10.78	-66.01	2684.1	0.14
5	295	-311	-10913	125	-1570	-278	-17367	4.62	9.24	6.16	10.78	-64.44	2620.1	0.14
apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 3.08 asup= 7.70 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	328	-525	-12870	110	-1848	-292	-21230	4.62	9.24	6.16	12.32	-75.24	2817.5	0.15
4	328	-363	-11790	121	-1639	-312	-19802	4.62	9.24	6.16	12.32	-70.18	2628.0	0.13
5	328	-311	-11430	125	-1570	-319	-19316	4.62	9.24	6.16	12.32	-68.46	2563.5	0.13
apost= 1.54 aant= 6.16 ainf= 3.08 asup= 9.24 (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 75 NI 13838 NF 13494 SEZ. Rp B= 35.0 H= 55.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 4.8125 5.7400 5.0184 15.5709 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm		kg			kg*m				cm²			kg/cm²	mm

3	0	-462	8953	-198	41	-161	-11897	3.08	6.16	4.62	9.24	-77.12	2728.5	0.15
4	0	-286	8217	-193	35	-165	-11347	3.08	6.16	4.62	9.24	-73.56	2602.4	0.14
5	0	-230	7969	-191	33	-166	-11155	3.08	6.16	4.62	9.24	-72.31	2558.2	0.14
apost= -- aant= 3.08 ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	33	-462	8444	-198	41	-96	-10397	3.08	6.16	4.62	7.70	-71.74	2840.7	0.16
4	33	-286	7757	-193	35	-102	-9970	3.08	6.16	4.62	7.70	-68.79	2723.8	0.16
5	33	-230	7526	-191	33	-103	-9818	3.08	6.16	4.62	7.70	-67.75	2682.4	0.15
apost= -- aant= 3.08 ainf= 1.54 asup= 4.62 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	65	-462	7935	-198	41	-32	-7721	3.08	6.16	3.08	6.16	-60.19	2625.7	0.16
4	65	-286	7298	-193	35	-39	-7510	3.08	6.16	3.08	6.16	-58.54	2553.8	0.15
5	65	-230	7083	-191	33	-41	-7431	3.08	6.16	3.08	6.16	-57.93	2527.0	0.15
apost= -- aant= 3.08 ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	98	-462	7426	-198	41	33	-5211	6.16	3.08	3.08	6.16	-40.62	1772.1	0.09
4	98	-286	6838	-193	35	24	-5200	6.16	3.08	3.08	6.16	-40.53	1768.3	0.09
5	98	-230	6639	-191	33	22	-5189	6.16	3.08	3.08	6.16	-40.45	1764.5	0.09
apost= 3.08 aant= -- ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

3	131	-462	6917	-198	41	97	-2867	6.16	3.08	3.08	6.16	-12.78	105.4	0.00
4	131	-286	6378	-193	35	87	-3040	6.16	3.08	3.08	6.16	-13.55	111.7	0.00
5	131	-230	6196	-191	33	84	-3091	6.16	3.08	3.08	6.16	-13.78	113.6	0.00
apost= 3.08 aant= -- ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	163	-462	6409	-198	41	162	-690	6.16	3.08	3.08	6.16	-3.07	25.3	0.00
4	163	-286	5918	-193	35	150	-1031	6.16	3.08	3.08	6.16	-4.59	37.9	0.00
5	163	-230	5753	-191	33	146	-1139	6.16	3.08	3.08	6.16	-5.08	41.8	0.00
apost= 3.08 aant= -- ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	196	-462	5900	-198	41	227	1321	6.16	3.08	6.16	3.08	-5.89	48.6	0.00
4	196	-286	5459	-193	35	213	829	6.16	3.08	6.16	3.08	-3.69	30.4	0.00
5	196	-230	5310	-191	33	209	669	6.16	3.08	6.16	3.08	-2.98	24.6	0.00
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	229	-462	5391	-198	41	291	3166	6.16	3.08	6.16	3.08	-14.11	116.4	0.00
4	229	-286	4999	-193	35	276	2537	6.16	3.08	6.16	3.08	-11.31	93.2	0.00
5	229	-230	4867	-191	33	271	2332	6.16	3.08	6.16	3.08	-10.39	85.7	0.00
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	261	-462	4882	-198	41	356	4845	6.16	3.08	6.16	3.08	-37.77	1647.6	0.08
4	261	-286	4539	-193	35	339	4096	6.16	3.08	6.16	3.08	-18.26	150.5	0.00
5	261	-230	4423	-191	33	333	3850	6.16	3.08	6.16	3.08	-17.16	141.5	0.00
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	294	-462	4373	-198	41	420	6357	6.16	3.08	6.16	3.08	-49.56	2161.8	0.12
4	294	-286	4080	-193	35	402	5505	6.16	3.08	6.16	3.08	-42.91	1872.0	0.10
5	294	-230	3980	-191	33	396	5223	6.16	3.08	6.16	3.08	-40.71	1776.1	0.09
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	327	-462	3864	-198	41	485	7703	6.16	3.08	6.16	3.08	-60.05	2619.5	0.16
4	327	-286	3620	-193	35	465	6763	6.16	3.08	6.16	3.08	-52.72	2299.9	0.13
5	327	-230	3537	-191	33	458	6451	6.16	3.08	6.16	3.08	-50.29	2193.8	0.12
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 76 NI 13494 NF 11696 SEZ. Rp B= 35.0 H= 55.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 4.8125 6.2300 5.4468 16.4893 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm		kg			kg*m				cm²			kg/cm²	mm
3	0	-501	-1162	738	-258	1437	7822	6.16	3.08	6.16	3.08	-60.98	2660.0	0.16
4	0	-313	-848	712	-236	1381	6872	6.16	3.08	6.16	3.08	-53.57	2336.9	0.14
5	0	-253	-746	704	-229	1364	6557	6.16	3.08	6.16	3.08	-51.12	2229.8	0.13
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	36	-501	-1747	738	-258	1175	7306	6.16	3.08	6.16	3.08	-56.95	2484.4	0.15
4	36	-313	-1376	712	-236	1128	6477	6.16	3.08	6.16	3.08	-50.49	2202.7	0.13
5	36	-253	-1254	704	-229	1114	6202	6.16	3.08	6.16	3.08	-48.35	2109.0	0.12
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	71	-501	-2333	738	-258	913	6581	6.16	3.08	6.16	3.08	-51.31	2238.1	0.13
4	71	-313	-1903	712	-236	876	5895	6.16	3.08	6.16	3.08	-45.95	2004.7	0.11
5	71	-253	-1763	704	-229	864	5666	6.16	3.08	6.16	3.08	-44.17	1926.9	0.10
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	107	-501	-2918	738	-258	651	5649	6.16	3.08	6.16	3.08	-44.04	1921.1	0.10
4	107	-313	-2431	712	-236	623	5126	6.16	3.08	6.16	3.08	-39.96	1743.1	0.09
5	107	-253	-2271	704	-229	614	4950	6.16	3.08	6.16	3.08	-38.59	1683.3	0.08
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	142	-501	-3504	738	-258	389	4509	6.16	3.08	6.16	3.08	-35.15	1533.5	0.07
4	142	-313	-2958	712	-236	370	4169	6.16	3.08	6.16	3.08	-18.58	153.2	0.00
5	142	-253	-2779	704	-229	364	4054	6.16	3.08	6.16	3.08	-18.07	149.0	0.00
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	178	-501	-4089	738	-258	128	3161	6.16	3.08	6.16	3.08	-14.09	116.2	0.00
4	178	-313	-3486	712	-236	118	3025	6.16	3.08	6.16	3.08	-13.48	111.2	0.00
5	178	-253	-3287	704	-229	115	2977	6.16	3.08	6.16	3.08	-13.27	109.4	0.00
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	213	-501	-4674	738	-258	-134	1606	3.08	6.16	6.16	3.08	-7.16	59.0	0.00
4	213	-313	-4013	712	-236	-135	1694	3.08	6.16	6.16	3.08	-7.55	62.2	0.00

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

5	213	-253	-3795	704	-229	-135	1719	3.08	6.16	6.16	3.08	-7.66	63.2	0.00
apost= --		aant= 3.08		ainf= 3.08	asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)							
3	249	-501	-5260	737	-258	-396	-158	3.08	6.16	6.16	6.16	-0.68	5.7	0.00
4	249	-313	-4541	712	-236	-388	175	3.08	6.16	6.16	6.16	-0.76	6.4	0.00
5	249	-253	-4303	704	-229	-385	282	3.08	6.16	6.16	6.16	-1.21	10.2	0.00
apost= --		aant= 3.08		ainf= 3.08	asup= 3.08		(e armatura base = 4 X 1.54)							
3	284	-501	-5845	738	-258	-658	-2129	3.08	6.16	3.08	6.16	-9.49	78.3	0.00
4	284	-313	-5068	712	-236	-641	-1531	3.08	6.16	3.08	6.16	-6.82	56.2	0.00
5	284	-253	-4811	704	-229	-635	-1337	3.08	6.16	3.08	6.16	-5.96	49.1	0.00
apost= --		aant= 3.08		ainf= --	asup= 3.08		(e armatura base = 4 X 1.54)							
3	320	-501	-6431	738	-258	-920	-4309	3.08	6.16	3.08	6.16	-19.21	158.3	0.00
4	320	-313	-5596	712	-236	-893	-3424	3.08	6.16	3.08	6.16	-15.26	125.8	0.00
5	320	-253	-5319	704	-229	-885	-3135	3.08	6.16	3.08	6.16	-13.97	115.2	0.00
apost= --		aant= 3.08		ainf= --	asup= 3.08		(e armatura base = 4 X 1.54)							
3	355	-501	-7016	738	-258	-1182	-6696	3.08	6.16	3.08	6.16	-52.20	2277.1	0.13
4	355	-313	-6123	712	-236	-1146	-5504	3.08	6.16	3.08	6.16	-42.91	1871.7	0.10
5	355	-253	-5827	704	-229	-1135	-5114	3.08	6.16	3.08	6.16	-39.87	1739.1	0.08
apost= --		aant= 3.08		ainf= --	asup= 3.08		(e armatura base = 4 X 1.54)							
ASTA NUM. 77 NI 13837 NF 13857 SEZ. Rp B= 35.0 H= 55.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 4.8125 5.7400 5.0184 15.5709 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	--	-----			-----			-----			-----			--
	cm	kg			kg*m			cm²			kg/cm²			mm
3	0	-308	9876	-239	-76	-228	-14089	3.08	6.16	6.16	10.78	-83.49	2775.2	0.14
4	0	-205	9041	-240	-77	-242	-13324	3.08	6.16	6.16	10.78	-78.96	2624.5	0.13
5	0	-173	8761	-241	-77	-247	-13066	3.08	6.16	6.16	10.78	-77.43	2573.7	0.13
apost= --		aant= 3.08		ainf= 3.08	asup= 7.70		(e armatura base = 4 X 1.54)							
3	33	-308	9367	-239	-76	-150	-12426	3.08	6.16	4.62	9.24	-80.54	2849.7	0.15
4	33	-205	8581	-240	-77	-164	-11801	3.08	6.16	4.62	9.24	-76.49	2706.4	0.15
5	33	-173	8318	-241	-77	-168	-11589	3.08	6.16	4.62	9.24	-75.12	2657.9	0.14
apost= --		aant= 3.08		ainf= 1.54	asup= 6.16		(e armatura base = 4 X 1.54)							
3	65	-308	8858	-239	-76	-72	-9447	3.08	6.16	4.62	7.70	-65.19	2581.1	0.15
4	65	-205	8122	-240	-77	-85	-9071	3.08	6.16	4.62	7.70	-62.59	2478.4	0.14
5	65	-173	7874	-241	-77	-89	-8943	3.08	6.16	4.62	7.70	-61.71	2443.3	0.14
apost= --		aant= 3.08		ainf= 1.54	asup= 4.62		(e armatura base = 4 X 1.54)							
3	98	-308	8349	-239	-76	6	-6636	6.16	6.16	3.08	6.16	-51.73	2256.5	0.13
4	98	-205	7662	-240	-77	-7	-6492	6.16	6.16	3.08	6.16	-50.61	2207.9	0.13
5	98	-173	7431	-241	-77	-11	-6442	6.16	6.16	3.08	6.16	-50.22	2190.7	0.12
apost= 3.08		aant= 3.08		ainf= --	asup= 3.08		(e armatura base = 4 X 1.54)							
3	131	-308	7840	-239	-76	84	-3990	6.16	3.08	3.08	6.16	-17.78	146.6	0.00
4	131	-205	7203	-240	-77	72	-4064	6.16	3.08	3.08	6.16	-18.11	149.3	0.00
5	131	-173	6988	-241	-77	68	-4086	6.16	3.08	3.08	6.16	-18.21	150.1	0.00
apost= 3.08		aant= --		ainf= --	asup= 3.08		(e armatura base = 4 X 1.54)							
3	163	-308	7331	-239	-76	162	-1511	6.16	3.08	3.08	6.16	-6.73	55.5	0.00
4	163	-205	6743	-240	-77	150	-1785	6.16	3.08	3.08	6.16	-7.96	65.6	0.00
5	163	-173	6545	-241	-77	147	-1874	6.16	3.08	3.08	6.16	-8.35	68.9	0.00
apost= 3.08		aant= --		ainf= --	asup= 3.08		(e armatura base = 4 X 1.54)							
3	196	-308	6823	-239	-76	240	802	6.16	3.08	6.16	3.08	-3.58	29.5	0.00
4	196	-205	6283	-240	-77	229	343	6.16	3.08	6.16	3.08	-1.53	12.6	0.00
5	196	-173	6101	-241	-77	225	192	6.16	3.08	6.16	3.08	-0.86	7.1	0.00
apost= 3.08		aant= --		ainf= 3.08	asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)							
3	229	-308	6314	-239	-76	318	2949	6.16	3.08	6.16	3.08	-13.14	108.4	0.00
4	229	-205	5824	-240	-77	307	2321	6.16	3.08	6.16	3.08	-10.35	85.3	0.00
5	229	-173	5658	-241	-77	304	2114	6.16	3.08	6.16	3.08	-9.42	77.7	0.00
apost= 3.08		aant= --		ainf= 3.08	asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)							
3	261	-308	5805	-239	-76	396	4929	6.16	3.08	6.16	3.08	-38.43	1676.3	0.08
4	261	-205	5364	-240	-77	386	4149	6.16	3.08	6.16	3.08	-18.49	152.5	0.00
5	261	-173	5215	-241	-77	382	3891	6.16	3.08	6.16	3.08	-17.34	143.0	0.00
apost= 3.08		aant= --		ainf= 3.08	asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)							

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

3	294	-308	5296	-239	-76	474	6743	6.16	3.08	6.16	3.08	-52.57	2293.2	0.13
4	294	-205	4905	-240	-77	464	5827	6.16	3.08	6.16	3.08	-45.42	1981.4	0.11
5	294	-173	4771	-241	-77	461	5523	6.16	3.08	6.16	3.08	-43.05	1878.2	0.10
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	327	-308	4787	-239	-76	552	8391	6.16	3.08	6.16	3.08	-65.41	2853.5	0.18
4	327	-205	4445	-240	-77	543	7354	6.16	3.08	6.16	3.08	-57.33	2500.9	0.15
5	327	-173	4328	-241	-77	540	7010	6.16	3.08	6.16	3.08	-54.65	2383.9	0.14
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 78 NI 13857 NF 11728 SEZ. Rp B= 35.0 H= 55.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot. qy medio: 4.8125 6.2300 5.4468 16.4893 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	-223	-1263	727	-99	1409	8401	6.16	3.08	6.16	3.08	-65.49	2856.9	0.18
4	0	-122	-899	694	-88	1346	7357	6.16	3.08	6.16	3.08	-57.35	2501.9	0.15
5	0	-89	-781	683	-85	1326	7011	6.16	3.08	6.16	3.08	-54.65	2384.2	0.14
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	36	-223	-1849	727	-99	1151	7848	6.16	3.08	6.16	3.08	-61.18	2669.0	0.16
4	36	-122	-1427	694	-88	1100	6944	6.16	3.08	6.16	3.08	-54.13	2361.5	0.14
5	36	-89	-1289	683	-85	1083	6644	6.16	3.08	6.16	3.08	-51.79	2259.3	0.13
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	71	-223	-2434	727	-99	893	7088	6.16	3.08	6.16	3.08	-55.26	2410.4	0.14
4	71	-122	-1954	694	-88	853	6344	6.16	3.08	6.16	3.08	-49.46	2157.4	0.12
5	71	-89	-1797	683	-85	841	6096	6.16	3.08	6.16	3.08	-47.52	2072.9	0.11
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	107	-223	-3020	727	-99	634	6120	6.16	3.08	6.16	3.08	-47.71	2081.1	0.11
4	107	-122	-2482	694	-88	607	5557	6.16	3.08	6.16	3.08	-43.32	1889.6	0.10
5	107	-89	-2305	683	-85	598	5367	6.16	3.08	6.16	3.08	-41.84	1825.3	0.09
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	142	-223	-3605	727	-99	376	4944	6.16	3.08	6.16	3.08	-38.54	1681.1	0.08
4	142	-122	-3009	694	-88	361	4582	6.16	3.08	6.16	3.08	-35.72	1558.2	0.07
5	142	-89	-2813	683	-85	356	4459	6.16	3.08	6.16	3.08	-34.76	1516.3	0.06
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	178	-223	-4191	727	-99	118	3559	6.16	3.08	6.16	3.08	-15.87	130.8	0.00
4	178	-122	-3537	694	-88	115	3420	6.16	3.08	6.16	3.08	-15.24	125.7	0.00
5	178	-89	-3321	683	-85	113	3370	6.16	3.08	6.16	3.08	-15.02	123.8	0.00
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	213	-223	-4776	727	-99	-140	1968	3.08	6.16	6.16	3.08	-8.77	72.3	0.00
4	213	-122	-4064	694	-88	-132	2071	3.08	6.16	6.16	3.08	-9.23	76.1	0.00
5	213	-89	-3830	683	-85	-130	2100	3.08	6.16	6.16	3.08	-9.36	77.2	0.00
apost= -- aant= 3.08 ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	249	-223	-5362	727	-99	-398	168	3.08	6.16	6.16	6.16	-0.72	6.1	0.00
4	249	-122	-4592	694	-88	-378	534	3.08	6.16	6.16	6.16	-2.30	19.4	0.00
5	249	-89	-4338	683	-85	-372	650	3.08	6.16	6.16	6.16	-2.80	23.6	0.00
apost= -- aant= 3.08 ainf= 3.08 asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	284	-223	-5947	727	-99	-657	-1840	3.08	6.16	3.08	6.16	-8.20	67.6	0.00
4	284	-122	-5119	694	-88	-624	-1190	3.08	6.16	3.08	6.16	-5.30	43.7	0.00
5	284	-89	-4846	683	-85	-615	-980	3.08	6.16	3.08	6.16	-4.37	36.0	0.00
apost= -- aant= 3.08 ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	320	-223	-6533	727	-99	-915	-4056	3.08	6.16	3.08	6.16	-18.08	149.0	0.00
4	320	-122	-5647	694	-88	-871	-3101	3.08	6.16	3.08	6.16	-13.82	113.9	0.00
5	320	-89	-5354	683	-85	-857	-2791	3.08	6.16	3.08	6.16	-12.44	102.6	0.00
apost= -- aant= 3.08 ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	355	-223	-7118	727	-99	-1173	-6479	3.08	6.16	3.08	6.16	-50.51	2203.3	0.13
4	355	-122	-6174	694	-88	-1117	-5199	3.08	6.16	3.08	6.16	-40.53	1768.0	0.09
5	355	-89	-5862	683	-85	-1100	-4782	3.08	6.16	3.08	6.16	-37.28	1626.2	0.07
apost= -- aant= 3.08 ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 79 NI 13836 NF 13860 SEZ. Rp B= 35.0 H= 55.0 (trave)														

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 4.8125 5.7400 5.0184 15.5709 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	-1505	10270	-587	-173	-758	-13120	3.08	6.16	4.62	9.24	-85.04	3008.8	0.16
4	0	-1347	9449	-571	-230	-742	-12383	3.08	6.16	4.62	9.24	-80.27	2839.9	0.15
5	0	-1294	9170	-566	-247	-737	-12135	3.08	6.16	4.62	9.24	-78.66	2782.9	0.15

apost= -- aant= 3.08 ainf= 1.54 asup= 6.16 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	33	-1505	9761	-587	-173	-566	-11386	3.08	6.16	4.62	7.70	-78.56	3110.7	0.18
4	33	-1347	8989	-571	-230	-556	-10788	3.08	6.16	4.62	7.70	-74.44	2947.3	0.17
5	33	-1294	8727	-566	-247	-552	-10585	3.08	6.16	4.62	7.70	-73.04	2892.0	0.17

apost= -- aant= 3.08 ainf= 1.54 asup= 4.62 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	65	-1505	9253	-587	-173	-374	-8278	3.08	6.16	3.08	6.16	-64.53	2814.9	0.17
4	65	-1347	8530	-571	-230	-369	-7925	3.08	6.16	3.08	6.16	-61.78	2695.2	0.16
5	65	-1294	8283	-566	-247	-367	-7805	3.08	6.16	3.08	6.16	-60.85	2654.4	0.16

apost= -- aant= 3.08 ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	98	-1505	8744	-587	-173	-182	-5336	3.08	6.16	3.08	6.16	-41.60	1814.5	0.09
4	98	-1347	8070	-571	-230	-182	-5213	3.08	6.16	3.08	6.16	-40.64	1772.9	0.09
5	98	-1294	7840	-566	-247	-182	-5171	3.08	6.16	3.08	6.16	-40.31	1758.3	0.09

apost= -- aant= 3.08 ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	131	-1505	8236	-587	-173	10	-2560	6.16	3.08	3.08	6.16	-11.41	94.1	0.00
4	131	-1347	7610	-571	-230	5	-2652	6.16	3.08	3.08	6.16	-11.82	97.4	0.00
5	131	-1294	7397	-566	-247	3	-2680	6.16	3.08	3.08	6.16	-11.95	98.5	0.00

apost= 3.08 aant= -- ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	163	-1505	7727	-587	-173	202	49	6.16	3.08	6.16	6.16	-0.21	1.8	0.00
4	163	-1347	7150	-571	-230	191	-240	6.16	3.08	6.16	6.16	-1.04	8.7	0.00
5	163	-1294	6954	-566	-247	188	-335	6.16	3.08	6.16	6.16	-1.44	12.2	0.00

apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	196	-1505	7218	-587	-173	394	2492	6.16	3.08	6.16	3.08	-11.11	91.6	0.00
4	196	-1347	6691	-571	-230	378	2021	6.16	3.08	6.16	3.08	-9.01	74.3	0.00
5	196	-1294	6510	-566	-247	373	1865	6.16	3.08	6.16	3.08	-8.31	68.5	0.00

apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	229	-1505	6710	-587	-173	585	4768	6.16	3.08	6.16	3.08	-37.17	1621.5	0.07
4	229	-1347	6231	-571	-230	565	4132	6.16	3.08	6.16	3.08	-18.42	151.9	0.00
5	229	-1294	6067	-566	-247	558	3921	6.16	3.08	6.16	3.08	-17.48	144.1	0.00

apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	261	-1505	6201	-587	-173	777	6878	6.16	3.08	6.16	3.08	-53.62	2339.1	0.14
4	261	-1347	5771	-571	-230	752	6093	6.16	3.08	6.16	3.08	-47.50	2072.0	0.11
5	261	-1294	5624	-566	-247	743	5831	6.16	3.08	6.16	3.08	-45.46	1983.0	0.11

apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	294	-1505	5693	-587	-173	969	8822	6.16	3.08	6.16	3.08	-68.78	3000.2	0.19
4	294	-1347	5312	-571	-230	938	7904	6.16	3.08	6.16	3.08	-61.61	2687.8	0.16
5	294	-1294	5180	-566	-247	928	7597	6.16	3.08	6.16	3.08	-59.22	2583.5	0.16

apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	327	-1505	5184	-587	-173	1161	10600	6.16	3.08	7.70	3.08	-76.26	2908.8	0.17
4	327	-1347	4852	-571	-230	1125	9564	6.16	3.08	7.70	3.08	-68.81	2624.5	0.15
5	327	-1294	4737	-566	-247	1113	9218	6.16	3.08	7.70	3.08	-66.32	2529.6	0.14

apost= 3.08 aant= -- ainf= 4.62 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 80 NI 13860 NF 11726 SEZ. Rp B= 35.0 H= 55.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 4.8125 6.2300 5.4468 16.4893 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	-1137	-1579	659	-64	1259	10100	6.16	3.08	7.70	3.08	-72.66	2771.6	0.16
4	0	-997	-1284	622	-35	1196	9076	6.16	3.08	7.70	3.08	-65.30	2490.6	0.14
5	0	-949	-1188	610	-26	1176	8734	6.16	3.08	7.70	3.08	-62.83	2396.8	0.13

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

apost= 3.08 aant= -- ainf= 4.62 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	36	-1137	-2165	659	-64	1025	9435	6.16	3.08	7.70	3.08	-67.88	2589.3	0.15
4	36	-997	-1812	622	-35	975	8526	6.16	3.08	7.70	3.08	-61.34	2339.8	0.13
5	36	-949	-1696	610	-26	959	8222	6.16	3.08	7.70	3.08	-59.15	2256.3	0.12
apost= 3.08 aant= -- ainf= 4.62 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	71	-1137	-2750	659	-64	791	8563	6.16	3.08	6.16	3.08	-66.75	2912.0	0.18
4	71	-997	-2339	622	-35	754	7789	6.16	3.08	6.16	3.08	-60.72	2648.9	0.16
5	71	-949	-2204	610	-26	743	7530	6.16	3.08	6.16	3.08	-58.70	2560.6	0.15
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	107	-1137	-3336	659	-64	557	7483	6.16	3.08	6.16	3.08	-58.33	2544.6	0.15
4	107	-997	-2867	622	-35	534	6865	6.16	3.08	6.16	3.08	-53.52	2334.6	0.14
5	107	-949	-2712	610	-26	526	6657	6.16	3.08	6.16	3.08	-51.89	2263.8	0.13
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	142	-1137	-3921	659	-64	323	6195	6.16	3.08	6.16	3.08	-48.29	2106.6	0.12
4	142	-997	-3394	622	-35	313	5754	6.16	3.08	6.16	3.08	-44.85	1956.7	0.10
5	142	-949	-3220	610	-26	309	5604	6.16	3.08	6.16	3.08	-43.68	1905.6	0.10
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	178	-1137	-4507	659	-64	90	4698	6.16	3.08	6.16	3.08	-36.63	1597.8	0.07
4	178	-997	-3922	622	-35	92	4455	6.16	3.08	6.16	3.08	-34.73	1515.0	0.06
5	178	-949	-3729	610	-26	93	4370	6.16	3.08	6.16	3.08	-19.48	160.6	0.00
apost= 3.08 aant= -- ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	213	-1137	-5092	659	-64	-144	2995	3.08	6.16	6.16	3.08	-13.35	110.0	0.00
4	213	-997	-4449	622	-35	-129	2969	3.08	6.16	6.16	3.08	-13.23	109.1	0.00
5	213	-949	-4237	610	-26	-124	2956	3.08	6.16	6.16	3.08	-13.18	108.6	0.00
apost= -- aant= 3.08 ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	249	-1137	-5678	659	-64	-378	1083	3.08	6.16	6.16	3.08	-4.83	39.8	0.00
4	249	-997	-4977	622	-35	-350	1296	3.08	6.16	6.16	3.08	-5.77	47.6	0.00
5	249	-949	-4745	610	-26	-341	1362	3.08	6.16	6.16	3.08	-6.07	50.0	0.00
apost= -- aant= 3.08 ainf= 3.08 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	284	-1137	-6263	659	-64	-612	-1037	3.08	6.16	3.08	6.16	-4.62	38.1	0.00
4	284	-997	-5504	622	-35	-570	-565	3.08	6.16	3.08	6.16	-2.52	20.8	0.00
5	284	-949	-5253	610	-26	-558	-413	3.08	6.16	3.08	6.16	-1.84	15.2	0.00
apost= -- aant= 3.08 ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	320	-1137	-6849	659	-64	-846	-3365	3.08	6.16	3.08	6.16	-15.00	123.6	0.00
4	320	-997	-6032	622	-35	-791	-2613	3.08	6.16	3.08	6.16	-11.65	96.0	0.00
5	320	-949	-5761	610	-26	-774	-2368	3.08	6.16	3.08	6.16	-10.56	87.0	0.00
apost= -- aant= 3.08 ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	355	-1137	-7434	659	-64	-1080	-5900	3.08	6.16	3.08	6.16	-45.99	2006.4	0.11
4	355	-997	-6559	622	-35	-1012	-4848	3.08	6.16	3.08	6.16	-37.79	1648.7	0.08
5	355	-949	-6269	610	-26	-991	-4504	3.08	6.16	3.08	6.16	-35.11	1531.7	0.07

apost= -- aant= 3.08 ainf= -- asup= 3.08 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 81 NI 13853 NF 13491 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 6.4050 5.5998 15.0048 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
	cm	kg			kg*m			cm²			kg/cm²			mm
3	0	1321	2713	5	-20	-7	-1478	4.62	4.62	3.08	4.62	-14.26	112.9	0.00
4	0	1227	2415	-13	-20	-38	-1326	4.62	4.62	3.08	4.62	-12.80	101.3	0.00
5	0	1198	2315	-19	-19	-49	-1275	4.62	4.62	3.08	4.62	-12.31	97.4	0.00

apost= 1.54 aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	37	1321	2161	5	-20	-9	-581	4.62	4.62	3.08	4.62	-5.61	44.4	0.00
4	37	1227	1924	-13	-20	-34	-527	4.62	4.62	3.08	4.62	-5.09	40.3	0.00
5	37	1198	1845	-19	-19	-42	-509	4.62	4.62	3.08	4.62	-4.91	38.9	0.00

apost= 1.54 aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	74	1321	1608	5	-20	-10	113	4.62	4.62	4.62	3.08	-1.09	8.6	0.00
4	74	1227	1434	-13	-20	-29	91	4.62	4.62	4.62	3.08	-0.88	6.9	0.00
5	74	1198	1375	-19	-19	-35	84	4.62	4.62	4.62	3.08	-0.81	6.4	0.00

apost= 1.54 aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	110	1321	1056	5	-20	-12	604	3.08	4.62	4.62	3.08	-5.83	46.1	0.00

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

4	110	1227	943	13	-20	-24	528	3.08	4.62	4.62	3.08	-5.10	40.4	0.00
5	110	1198	905	-19	-19	-28	503	3.08	4.62	4.62	3.08	-4.86	38.5	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	147	1321	503	5	-20	-14	891	3.08	4.62	4.62	3.08	-8.60	68.1	0.00
4	147	1227	453	-13	-20	-19	785	3.08	4.62	4.62	3.08	-7.58	60.0	0.00
5	147	1198	435	-19	-19	-21	750	3.08	4.62	4.62	3.08	-7.24	57.3	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	184	1321	-49	5	-20	-16	974	3.08	4.62	4.62	3.08	-9.40	74.4	0.00
4	184	1227	-38	-13	-20	-14	861	3.08	4.62	4.62	3.08	-8.31	65.8	0.00
5	184	1198	-35	-19	-19	-14	824	3.08	4.62	4.62	3.08	-7.95	62.9	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	221	1321	-601	5	-20	-17	855	3.08	4.62	4.62	3.08	-8.25	65.3	0.00
4	221	1227	-529	-13	-20	-10	757	3.08	4.62	4.62	3.08	-7.30	57.8	0.00
5	221	1198	-505	-19	-19	-7	725	3.08	4.62	4.62	3.08	-6.99	55.4	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	258	1321	-1154	5	-20	-19	532	3.08	4.62	4.62	3.08	-5.13	40.6	0.00
4	258	1227	-1019	-13	-20	-5	472	3.08	4.62	4.62	3.08	-4.55	36.0	0.00
5	258	1198	-975	-19	-19	-0	452	3.08	4.62	4.62	3.08	-4.36	34.5	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	295	1321	-1706	5	-20	-21	5	3.08	4.62	4.62	3.08	-0.05	0.4	0.00
4	295	1227	-1510	-13	-20	-0	6	3.08	4.62	4.62	3.08	-0.06	0.5	0.00
5	295	1198	-1445	-19	-19	7	7	3.08	4.62	4.62	3.08	-0.07	0.5	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	331	1321	-2259	5	-20	-23	-725	3.08	4.62	3.08	4.62	-6.99	55.4	0.00
4	331	1227	-2000	-13	-20	5	-640	3.08	4.62	3.08	4.62	-6.18	48.9	0.00
5	331	1198	-1915	-19	-19	14	-612	3.08	4.62	3.08	4.62	-5.90	46.7	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	368	1321	-2811	5	-20	-25	-1658	3.08	4.62	3.08	4.62	-16.00	126.7	0.00
4	368	1227	-2491	-13	-20	9	-1467	3.08	4.62	3.08	4.62	-14.16	112.1	0.00
5	368	1198	-2385	-19	-19	21	-1403	3.08	4.62	3.08	4.62	-13.54	107.2	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 82 NI 13491 NF 13855 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 3.0000 6.4050 5.5998 15.0048 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²			kg/cm²			mm
3	0	802	2919	47	-214	65	-1491	4.62	3.08	3.08	4.62	-14.39	113.9	0.00
4	0	747	2592	34	-192	45	-1324	4.62	3.08	3.08	4.62	-12.78	101.2	0.00
5	0	729	2483	30	-184	37	-1268	4.62	3.08	3.08	4.62	-12.24	96.9	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	36	802	2376	47	-214	49	-534	4.62	3.08	3.08	4.62	-5.15	40.8	0.00
4	36	747	2110	34	-192	32	-474	4.62	3.08	3.08	4.62	-4.57	36.2	0.00
5	36	729	2021	30	-184	27	-453	4.62	3.08	3.08	4.62	-4.38	34.6	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	72	802	1834	47	-214	32	228	4.62	3.08	4.62	3.08	-2.20	17.4	0.00
4	72	747	1628	34	-192	20	202	4.62	3.08	4.62	3.08	-1.95	15.5	0.00
5	72	729	1560	30	-184	16	194	4.62	3.08	4.62	3.08	-1.88	14.8	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	108	802	1292	47	-214	15	793	4.62	3.08	4.62	3.08	-7.65	60.6	0.00
4	108	747	1147	34	-192	8	704	4.62	3.08	4.62	3.08	-6.80	53.8	0.00
5	108	729	1099	30	-184	5	675	4.62	3.08	4.62	3.08	-6.52	51.6	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	145	802	749	47	-214	-2	1162	3.08	3.08	4.62	3.08	-11.21	88.8	0.00
4	145	747	665	34	-192	-5	1032	3.08	3.08	4.62	3.08	-9.96	78.9	0.00
5	145	729	637	30	-184	-6	989	3.08	3.08	4.62	3.08	-9.55	75.6	0.00
apost= -- aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	181	802	206	47	-214	-19	1334	3.08	4.62	4.62	3.08	-12.88	102.0	0.00
4	181	747	183	34	-192	-17	1185	3.08	4.62	4.62	3.08	-11.44	90.6	0.00
5	181	729	175	30	-184	-17	1136	3.08	4.62	4.62	3.08	-10.96	86.8	0.00

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

apost= --		aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)												
3	217	802	-336	47	-214	-36	1311	3.08	4.62	4.62	3.08	-12.65	100.2	0.00
4	217	747	-299	34	-192	-29	1165	3.08	4.62	4.62	3.08	-11.24	89.0	0.00
5	217	729	-286	30	-184	-27	1116	3.08	4.62	4.62	3.08	-10.77	85.3	0.00
apost= --		aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)												
3	253	802	-878	47	-214	-52	1091	3.08	4.62	4.62	3.08	-10.53	83.4	0.00
4	253	747	-781	34	-192	-42	970	3.08	4.62	4.62	3.08	-9.36	74.1	0.00
5	253	729	-748	30	-184	-38	929	3.08	4.62	4.62	3.08	-8.97	71.0	0.00
apost= --		aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)												
3	289	802	-1421	47	-214	-69	675	3.08	4.62	4.62	3.08	-6.52	51.6	0.00
4	289	747	-1262	34	-192	-54	601	3.08	4.62	4.62	3.08	-5.80	45.9	0.00
5	289	729	-1209	30	-184	-49	576	3.08	4.62	4.62	3.08	-5.56	44.0	0.00
apost= --		aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)												
3	325	802	-1963	47	-214	-86	63	3.08	4.62	4.62	3.08	-0.61	4.8	0.00
4	325	747	-1744	34	-192	-66	57	3.08	4.62	4.62	3.08	-0.55	4.4	0.00
5	325	729	-1670	30	-184	-60	55	3.08	4.62	4.62	3.08	-0.53	4.2	0.00
apost= --		aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)												
3	362	802	-2506	47	-214	-103	-745	3.08	4.62	3.08	4.62	-7.19	56.9	0.00
4	362	747	-2226	34	-192	-79	-661	3.08	4.62	3.08	4.62	-6.37	50.5	0.00
5	362	729	-2132	30	-184	-70	-632	3.08	4.62	3.08	4.62	-6.10	48.3	0.00
apost= --		aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)												
ASTA NUM. 83 NI 13852 NF 13492 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 3.0000 6.4050 5.5998 15.0048 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	-232	2859	-88	57	-161	-1714	3.08	4.62	3.08	4.62	-16.54	131.0	0.00
4	0	-189	2542	-101	49	-186	-1531	3.08	4.62	3.08	4.62	-14.78	117.0	0.00
5	0	-175	2436	-106	46	-195	-1470	3.08	4.62	3.08	4.62	-14.19	112.3	0.00
apost= --		aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)												
3	37	-232	2307	-88	57	-129	-763	3.08	4.62	3.08	4.62	-7.37	58.3	0.00
4	37	-189	2051	-101	49	-149	-686	3.08	4.62	3.08	4.62	-6.62	52.4	0.00
5	37	-175	1966	-106	46	-156	-660	3.08	4.62	3.08	4.62	-6.37	50.4	0.00
apost= --		aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)												
3	74	-232	1754	-88	57	-97	-16	3.08	4.62	3.08	4.62	-0.15	1.2	0.00
4	74	-189	1561	-101	49	-112	-21	3.08	4.62	3.08	4.62	-0.20	1.6	0.00
5	74	-175	1496	-106	46	-117	-22	3.08	4.62	3.08	4.62	-0.21	1.7	0.00
apost= --		aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)												
3	110	-232	1202	-88	57	-64	528	3.08	4.62	4.62	3.08	-5.10	40.3	0.00
4	110	-189	1070	-101	49	-74	464	3.08	4.62	4.62	3.08	-4.47	35.4	0.00
5	110	-175	1026	-106	46	-78	442	3.08	4.62	4.62	3.08	-4.27	33.8	0.00
apost= --		aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)												
3	147	-232	649	-88	57	-32	869	3.08	4.62	4.62	3.08	-8.38	66.4	0.00
4	147	-189	580	-101	49	-37	767	3.08	4.62	4.62	3.08	-7.40	58.6	0.00
5	147	-175	556	-106	46	-39	734	3.08	4.62	4.62	3.08	-7.08	56.0	0.00
apost= --		aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)												
3	184	-232	96	-88	57	0	1006	3.08	3.08	4.62	3.08	-9.71	76.9	0.00
4	184	-189	89	-101	49	0	890	3.08	3.08	4.62	3.08	-8.59	68.0	0.00
5	184	-175	87	-106	46	0	852	3.08	3.08	4.62	3.08	-8.22	65.1	0.00
apost= --		aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)												
3	221	-232	-456	-88	57	33	940	4.62	3.08	4.62	3.08	-9.07	71.8	0.00
4	221	-189	-402	-101	49	38	833	4.62	3.08	4.62	3.08	-8.04	63.6	0.00
5	221	-175	-383	-106	46	40	797	4.62	3.08	4.62	3.08	-7.69	60.9	0.00
apost= 1.54		aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)												
3	258	-232	-1008	-88	57	65	670	4.62	3.08	4.62	3.08	-6.47	51.2	0.00
4	258	-189	-892	-101	49	75	594	4.62	3.08	4.62	3.08	-5.74	45.4	0.00
5	258	-175	-853	-106	46	79	569	4.62	3.08	4.62	3.08	-5.50	43.5	0.00
apost= 1.54		aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)												
3	295	-232	-1561	-88	57	97	197	4.62	3.08	4.62	3.08	-1.90	15.1	0.00

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

4	295	-189	-1383	-101	49	112	176	4.62	3.08	4.62	3.08	-1.69	13.4	0.00
5	295	-175	-1323	-106	46	118	169	4.62	3.08	4.62	3.08	-1.63	12.9	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	331	-232	-2114	-88	57	130	-479	4.62	3.08	3.08	4.62	-4.63	36.6	0.00
4	331	-189	-1873	-101	49	150	-424	4.62	3.08	3.08	4.62	-4.09	32.4	0.00
5	331	-175	-1793	-106	46	157	-405	4.62	3.08	3.08	4.62	-3.91	31.0	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	368	-232	-2666	-88	57	162	-1359	4.62	3.08	3.08	4.62	-13.12	103.8	0.00
4	368	-189	-2364	-101	49	187	-1204	4.62	3.08	3.08	4.62	-11.62	92.0	0.00
5	368	-175	-2263	-106	46	196	-1152	4.62	3.08	3.08	4.62	-11.12	88.0	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 84 NI 13492 NF 13856 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot. qy medio: 3.0000 6.4050 5.5998 15.0048 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²			kg/cm²			mm
3	0	-170	2397	-123	26	-215	-608	3.08	4.62	3.08	4.62	-5.87	46.5	0.00
4	0	-144	2126	-127	22	-221	-536	3.08	4.62	3.08	4.62	-5.17	40.9	0.00
5	0	-136	2036	-128	20	-224	-512	3.08	4.62	3.08	4.62	-4.94	39.1	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	36	-170	1854	-123	26	-171	161	3.08	4.62	4.62	3.08	-1.55	12.3	0.00
4	36	-144	1644	-127	22	-175	146	3.08	4.62	4.62	3.08	-1.41	11.2	0.00
5	36	-136	1575	-128	20	-177	141	3.08	4.62	4.62	3.08	-1.36	10.8	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	72	-170	1312	-123	26	-126	733	3.08	4.62	4.62	3.08	-7.07	56.0	0.00
4	72	-144	1162	-127	22	-130	654	3.08	4.62	4.62	3.08	-6.31	49.9	0.00
5	72	-136	1113	-128	20	-131	627	3.08	4.62	4.62	3.08	-6.05	47.9	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	108	-170	769	-123	26	-82	1109	3.08	4.62	4.62	3.08	-10.71	84.8	0.00
4	108	-144	681	-127	22	-84	987	3.08	4.62	4.62	3.08	-9.53	75.4	0.00
5	108	-136	652	-128	20	-85	946	3.08	4.62	4.62	3.08	-9.13	72.3	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	145	-170	227	-123	26	-37	1289	3.08	4.62	4.62	3.08	-12.44	98.5	0.00
4	145	-144	199	-126	22	-38	1146	3.08	4.62	4.62	3.08	-11.06	87.6	0.00
5	145	-136	190	-128	20	-39	1098	3.08	4.62	4.62	3.08	-10.60	83.9	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	181	-170	-316	-123	26	7	1273	3.08	3.08	4.62	3.08	-12.29	97.3	0.00
4	181	-144	-283	-127	22	8	1131	3.08	3.08	4.62	3.08	-10.92	86.4	0.00
5	181	-136	-272	-128	20	8	1083	3.08	3.08	4.62	3.08	-10.46	82.8	0.00
apost= -- aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	217	-170	-859	-123	26	52	1061	4.62	3.08	4.62	3.08	-10.24	81.1	0.00
4	217	-144	-765	-127	22	53	942	4.62	3.08	4.62	3.08	-9.09	71.9	0.00
5	217	-136	-733	-128	20	54	902	4.62	3.08	4.62	3.08	-8.70	68.9	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	253	-170	-1401	-123	26	96	653	4.62	3.08	4.62	3.08	-6.30	49.9	0.00
4	253	-144	-1247	-126	22	99	578	4.62	3.08	4.62	3.08	-5.58	44.2	0.00
5	253	-136	-1195	-128	20	100	553	4.62	3.08	4.62	3.08	-5.34	42.3	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	289	-170	-1944	-123	26	141	48	4.62	3.08	4.62	3.08	-0.46	3.7	0.00
4	289	-144	-1728	-127	22	145	40	4.62	3.08	4.62	3.08	-0.39	3.1	0.00
5	289	-136	-1656	-128	20	147	38	4.62	3.08	4.62	3.08	-0.36	2.9	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	325	-170	-2486	-123	26	185	-753	4.62	3.08	3.08	4.62	-7.27	57.5	0.00
4	325	-144	-2210	-126	22	191	-672	4.62	3.08	3.08	4.62	-6.48	51.3	0.00
5	325	-136	-2117	-128	20	193	-645	4.62	3.08	3.08	4.62	-6.22	49.3	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	362	-170	-3029	-123	26	230	-1750	4.62	3.08	3.08	4.62	-16.89	133.7	0.00
4	362	-144	-2692	-127	22	236	-1558	4.62	3.08	3.08	4.62	-15.04	119.0	0.00
5	362	-136	-2579	-128	20	239	-1494	4.62	3.08	3.08	4.62	-14.42	114.1	0.00

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 85 NI 13850 NF 13853 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 6.7900 5.9364 15.7264 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	1550	3236	-52	-64	-117	-2188	3.08	4.62	3.08	4.62	-35.26	1406.1	0.07
4	0	1440	2866	-56	-58	-125	-1944	3.08	4.62	3.08	4.62	-18.76	148.5	0.00
5	0	1405	2742	-58	-56	-128	-1862	3.08	4.62	3.08	4.62	-17.97	142.3	0.00

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	39	1550	2618	-52	-64	-97	-1038	3.08	4.62	3.08	4.62	-10.02	79.3	0.00
4	39	1440	2318	-56	-58	-103	-925	3.08	4.62	3.08	4.62	-8.93	70.7	0.00
5	39	1405	2217	-58	-56	-105	-887	3.08	4.62	3.08	4.62	-8.56	67.8	0.00

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	79	1550	2000	-52	-64	-76	-131	3.08	4.62	3.08	4.62	-1.26	10.0	0.00
4	79	1440	1770	-56	-58	-81	-122	3.08	4.62	3.08	4.62	-1.18	9.3	0.00
5	79	1405	1693	-58	-56	-83	-119	3.08	4.62	3.08	4.62	-1.15	9.1	0.00

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	118	1550	1382	-52	-64	-56	534	3.08	4.62	4.62	3.08	-5.15	40.8	0.00
4	118	1440	1222	-56	-58	-59	466	3.08	4.62	4.62	3.08	-4.49	35.6	0.00
5	118	1405	1168	-58	-56	-60	443	3.08	4.62	4.62	3.08	-4.28	33.9	0.00

apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	157	1550	764	-52	-64	-36	955	3.08	4.62	4.62	3.08	-9.22	73.0	0.00
4	157	1440	674	-56	-58	-37	838	3.08	4.62	4.62	3.08	-8.09	64.0	0.00
5	157	1405	643	-58	-56	-37	799	3.08	4.62	4.62	3.08	-7.71	61.1	0.00

apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	196	1550	146	-52	-64	-16	1134	3.08	4.62	4.62	3.08	-10.94	86.6	0.00
4	196	1440	126	-56	-58	-15	995	3.08	4.62	4.62	3.08	-9.61	76.0	0.00
5	196	1405	119	-58	-56	-14	949	3.08	4.62	4.62	3.08	-9.16	72.5	0.00

apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	236	1550	-473	-52	-64	5	1069	3.08	3.08	4.62	3.08	-10.32	81.7	0.00
4	236	1440	-423	-56	-58	7	937	3.08	3.08	4.62	3.08	-9.04	71.6	0.00
5	236	1405	-406	-58	-56	8	893	3.08	3.08	4.62	3.08	-8.62	68.2	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	275	1550	-1091	-52	-64	25	762	4.62	3.08	4.62	3.08	-7.35	58.2	0.00
4	275	1440	-971	-56	-58	30	663	4.62	3.08	4.62	3.08	-6.40	50.7	0.00
5	275	1405	-931	-58	-56	31	630	4.62	3.08	4.62	3.08	-6.08	48.1	0.00

apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	314	1550	-1709	-52	-64	45	212	4.62	3.08	4.62	3.08	-2.04	16.2	0.00
4	314	1440	-1519	-56	-58	52	174	4.62	3.08	4.62	3.08	-1.68	13.3	0.00
5	314	1405	-1456	-58	-56	54	161	4.62	3.08	4.62	3.08	-1.56	12.3	0.00

apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	354	1550	-2327	-52	-64	66	-581	4.62	3.08	3.08	4.62	-5.61	44.4	0.00
4	354	1440	-2067	-56	-58	74	-530	4.62	3.08	3.08	4.62	-5.12	40.5	0.00
5	354	1405	-1980	-58	-56	77	-514	4.62	3.08	3.08	4.62	-4.96	39.3	0.00

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	393	1550	-2945	-52	-64	86	-1617	4.62	3.08	3.08	4.62	-15.61	123.5	0.00
4	393	1440	-2615	-56	-58	96	-1450	4.62	3.08	3.08	4.62	-13.99	110.8	0.00
5	393	1405	-2505	-58	-56	99	-1395	4.62	3.08	3.08	4.62	-13.46	106.6	0.00

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 86 NI 13851 NF 13494 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 6.4050 5.5998 15.0048 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

3	0	-1953	2906	-241	81	-443	-1935	3.08	4.62	3.08	4.62	-18.68	147.8	0.00
4	0	-1850	2575	-238	74	-437	-1710	3.08	4.62	3.08	4.62	-16.50	130.7	0.00
5	0	-1815	2465	-237	71	-435	-1635	3.08	4.62	3.08	4.62	-15.78	124.9	0.00

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	37	-1953	2354	-241	81	-354	-967	3.08	4.62	3.08	4.62	-9.33	73.9	0.00
4	37	-1850	2084	-238	74	-349	-852	3.08	4.62	3.08	4.62	-8.23	65.1	0.00
5	37	-1815	1995	-237	71	-348	-814	3.08	4.62	3.08	4.62	-7.86	62.2	0.00

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	74	-1953	1801	-241	81	-265	-202	3.08	4.62	3.08	4.62	-1.95	15.4	0.00
4	74	-1850	1594	-238	74	-262	-175	3.08	4.62	3.08	4.62	-1.69	13.4	0.00
5	74	-1815	1525	-237	71	-261	-166	3.08	4.62	3.08	4.62	-1.60	12.7	0.00

apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	110	-1953	1249	-241	81	-176	360	3.08	4.62	4.62	3.08	-3.47	27.5	0.00
4	110	-1850	1103	-238	74	-174	321	3.08	4.62	4.62	3.08	-3.10	24.6	0.00
5	110	-1815	1055	-237	71	-173	309	3.08	4.62	4.62	3.08	-2.98	23.6	0.00

apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	147	-1953	696	-241	81	-88	718	3.08	4.62	4.62	3.08	-6.93	54.8	0.00
4	147	-1850	613	-238	74	-87	637	3.08	4.62	4.62	3.08	-6.15	48.7	0.00
5	147	-1815	585	-237	71	-86	611	3.08	4.62	4.62	3.08	-5.90	46.7	0.00

apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	184	-1953	144	-241	81	1	872	3.08	3.08	4.62	3.08	-8.42	66.7	0.00
4	184	-1850	122	-238	74	1	773	3.08	3.08	4.62	3.08	-7.46	59.0	0.00
5	184	-1815	115	-237	71	1	740	3.08	3.08	4.62	3.08	-7.14	56.5	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	221	-1953	-408	-241	81	90	824	4.62	3.08	4.62	3.08	-7.95	62.9	0.00
4	221	-1850	-369	-238	74	88	727	4.62	3.08	4.62	3.08	-7.02	55.6	0.00
5	221	-1815	-355	-237	71	88	696	4.62	3.08	4.62	3.08	-6.71	53.2	0.00

apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	258	-1953	-961	-241	81	178	572	4.62	3.08	4.62	3.08	-5.52	43.7	0.00
4	258	-1850	-859	-238	74	176	501	4.62	3.08	4.62	3.08	-4.84	38.3	0.00
5	258	-1815	-825	-237	71	175	479	4.62	3.08	4.62	3.08	-4.62	36.6	0.00

apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	295	-1953	-1513	-241	81	267	116	4.62	3.08	4.62	3.08	-1.12	8.9	0.00
4	295	-1850	-1350	-238	74	263	95	4.62	3.08	4.62	3.08	-0.92	7.3	0.00
5	295	-1815	-1295	-237	71	262	88	4.62	3.08	4.62	3.08	-0.85	6.8	0.00

apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	331	-1953	-2066	-241	81	356	-543	4.62	3.08	3.08	4.62	-5.24	41.5	0.00
4	331	-1850	-1840	-238	74	351	-492	4.62	3.08	3.08	4.62	-4.75	37.6	0.00
5	331	-1815	-1765	-237	71	349	-475	4.62	3.08	3.08	4.62	-4.58	36.3	0.00

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

3	368	-1953	-2618	-241	81	445	-1405	4.62	3.08	3.08	4.62	-13.56	107.3	0.00
4	368	-1850	-2331	-238	74	438	-1260	4.62	3.08	3.08	4.62	-12.16	96.3	0.00
5	368	-1815	-2235	-237	71	437	-1211	4.62	3.08	3.08	4.62	-11.69	92.5	0.00

apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 87 NI 13494 NF 13857 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 3.0000 6.4050 5.5998 15.0048 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--													--
	cm		kg			kg*m			cm²				kg/cm²	mm
3	0	-2888	2408	-280	200	-507	-1106	3.08	4.62	3.08	4.62	-10.67	84.5	0.00
4	0	-2754	2138	-264	182	-478	-989	3.08	4.62	3.08	4.62	-9.55	75.6	0.00
5	0	-2710	2048	-260	176	-469	-950	3.08	4.62	3.08	4.62	-9.17	72.6	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	36	-2888	1865	-280	200	-406	-334	3.08	4.62	3.08	4.62	-3.22	25.5	0.00
4	36	-2754	1656	-264	182	-383	-303	3.08	4.62	3.08	4.62	-2.93	23.2	0.00
5	36	-2710	1587	-260	176	-376	-293	3.08	4.62	3.08	4.62	-2.83	22.4	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	72	-2888	1323	-280	200	-305	243	3.08	4.62	4.62	3.08	-2.34	18.5	0.00
4	72	-2754	1174	-264	182	-287	209	3.08	4.62	4.62	3.08	-2.01	15.9	0.00
5	72	-2710	1125	-260	176	-282	197	3.08	4.62	4.62	3.08	-1.90	15.1	0.00

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	108	-2888	780	-280	200	-204	623	3.08	4.62	4.62	3.08	-6.01	47.6	0.00
4	108	-2754	693	-264	182	-192	546	3.08	4.62	4.62	3.08	-5.27	41.7	0.00
5	108	-2710	664	-260	176	-188	521	3.08	4.62	4.62	3.08	-5.02	39.8	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	145	-2888	238	-280	200	-103	807	3.08	4.62	4.62	3.08	-7.78	61.6	0.00
4	145	-2754	211	-264	182	-96	709	3.08	4.62	4.62	3.08	-6.85	54.2	0.00
5	145	-2710	202	-260	176	-94	677	3.08	4.62	4.62	3.08	-6.53	51.7	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	181	-2888	-305	-280	200	-1	794	3.08	3.08	4.62	3.08	-7.67	60.7	0.00
4	181	-2754	-271	-264	182	-0	699	3.08	3.08	4.62	3.08	-6.74	53.4	0.00
5	181	-2710	-260	-260	176	-0	667	3.08	3.08	4.62	3.08	-6.43	50.9	0.00
apost= -- aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	217	-2888	-848	-280	200	100	586	4.62	3.08	4.62	3.08	-5.65	44.8	0.00
4	217	-2754	-753	-264	182	95	514	4.62	3.08	4.62	3.08	-4.96	39.2	0.00
5	217	-2710	-721	-260	176	94	489	4.62	3.08	4.62	3.08	-4.72	37.4	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	253	-2888	-1390	-280	200	201	181	4.62	3.08	4.62	3.08	-1.75	13.8	0.00
4	253	-2754	-1235	-264	182	191	154	4.62	3.08	4.62	3.08	-1.49	11.8	0.00
5	253	-2710	-1183	-260	176	188	145	4.62	3.08	4.62	3.08	-1.40	11.1	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	289	-2888	-1933	-280	200	302	-420	4.62	3.08	3.08	4.62	-4.05	32.1	0.00
4	289	-2754	-1716	-264	182	286	-379	4.62	3.08	3.08	4.62	-3.66	29.0	0.00
5	289	-2710	-1644	-260	176	281	-366	4.62	3.08	3.08	4.62	-3.53	28.0	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	325	-2888	-2475	-280	200	403	-1217	4.62	3.08	3.08	4.62	-11.74	93.0	0.00
4	325	-2754	-2198	-264	182	382	-1087	4.62	3.08	3.08	4.62	-10.49	83.1	0.00
5	325	-2710	-2105	-259	176	375	-1044	4.62	3.08	3.08	4.62	-10.08	79.8	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	362	-2888	-3018	-280	200	505	-2210	4.62	3.08	3.08	4.62	-35.61	1420.3	0.07
4	362	-2754	-2680	-264	182	477	-1969	4.62	3.08	3.08	4.62	-19.00	150.4	0.00
5	362	-2710	-2567	-260	176	469	-1889	4.62	3.08	3.08	4.62	-18.23	144.3	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 88 NI 13857 NF 13860 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 3.0000 6.7900 5.9364 15.7264 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	--													--
	cm		kg			kg*m				cm²			kg/cm²	mm

3	0	-3853	3033	-195	210	-353	-2187	3.08	4.62	3.08	4.62	-35.24	1405.5	0.07
4	0	-3688	2664	-181	186	-326	-1958	3.08	4.62	3.08	4.62	-18.90	149.6	0.00
5	0	-3633	2542	-176	178	-317	-1882	3.08	4.62	3.08	4.62	-18.16	143.8	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	40	-3853	2411	-195	210	-275	-1110	3.08	4.62	3.08	4.62	-10.72	84.8	0.00
4	40	-3688	2112	-181	186	-254	-1013	3.08	4.62	3.08	4.62	-9.78	77.4	0.00
5	40	-3633	2014	-176	178	-248	-981	3.08	4.62	3.08	4.62	-9.47	74.9	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	79	-3853	1789	-195	210	-198	-280	3.08	4.62	3.08	4.62	-2.70	21.4	0.00
4	79	-3688	1561	-181	186	-183	-287	3.08	4.62	3.08	4.62	-2.77	21.9	0.00
5	79	-3633	1485	-176	178	-178	-289	3.08	4.62	3.08	4.62	-2.79	22.1	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	119	-3853	1166	-195	210	-121	305	3.08	4.62	4.62	3.08	-2.94	23.3	0.00
4	119	-3688	1009	-181	186	-111	221	3.08	4.62	4.62	3.08	-2.14	16.9	0.00
5	119	-3633	957	-176	178	-108	194	3.08	4.62	4.62	3.08	-1.87	14.8	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	158	-3853	544	-195	210	-44	643	3.08	4.62	4.62	3.08	-6.20	49.1	0.00
4	158	-3688	457	-181	186	-40	511	3.08	4.62	4.62	3.08	-4.94	39.1	0.00
5	158	-3633	429	-176	178	-38	468	3.08	4.62	4.62	3.08	-4.52	35.8	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

3	198	-3853	-78	-195	210	33	735	4.62	3.08	4.62	3.08	-7.09	56.2	0.00
4	198	-3688	-95	-181	186	32	583	4.62	3.08	4.62	3.08	-5.63	44.5	0.00
5	198	-3633	-100	-176	178	31	533	4.62	3.08	4.62	3.08	-5.15	40.7	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	237	-3853	-700	-195	210	110	581	4.62	3.08	4.62	3.08	-5.61	44.4	0.00
4	237	-3688	-646	-181	186	103	436	4.62	3.08	4.62	3.08	-4.21	33.3	0.00
5	237	-3633	-628	-176	178	101	389	4.62	3.08	4.62	3.08	-3.76	29.8	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	277	-3853	-1322	-195	210	187	181	4.62	3.08	4.62	3.08	-1.74	13.8	0.00
4	277	-3688	-1198	-181	186	175	71	4.62	3.08	4.62	3.08	-0.69	5.5	0.00
5	277	-3633	-1156	-176	178	171	37	4.62	3.08	4.62	3.08	-0.35	2.8	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	317	-3853	-1945	-195	210	264	-466	4.62	3.08	3.08	4.62	-4.50	35.6	0.00
4	317	-3688	-1750	-181	186	246	-512	4.62	3.08	3.08	4.62	-4.94	39.1	0.00
5	317	-3633	-1684	-176	178	241	-525	4.62	3.08	3.08	4.62	-5.07	40.1	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	356	-3853	-2567	-195	210	341	-1358	4.62	3.08	3.08	4.62	-13.11	103.8	0.00
4	356	-3688	-2301	-181	186	318	-1313	4.62	3.08	3.08	4.62	-12.67	100.3	0.00
5	356	-3633	-2213	-176	178	310	-1296	4.62	3.08	3.08	4.62	-12.51	99.0	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	396	-3853	-3189	-195	210	419	-2497	4.62	3.08	3.08	4.62	-40.24	1604.7	0.09
4	396	-3688	-2853	-181	186	389	-2333	4.62	3.08	3.08	4.62	-37.59	1499.3	0.08
5	396	-3633	-2741	-176	178	380	-2276	4.62	3.08	3.08	4.62	-36.68	1462.7	0.07
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
ASTA NUM. 89 NI 13860 NF 16226 SEZ. Rp B= 30.0 H= 40.0 (trave)														
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio: 3.0000 7.0000 6.1200 16.1200 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	-5099	3574	172	-286	321	-2608	4.62	3.08	3.08	4.62	-42.03	1676.0	0.09
4	0	-4881	3283	170	-301	318	-2528	4.62	3.08	3.08	4.62	-40.74	1624.6	0.09
5	0	-4809	3184	168	-306	316	-2498	4.62	3.08	3.08	4.62	-40.25	1605.3	0.09
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	41	-5099	2915	172	-286	251	-1282	4.62	3.08	3.08	4.62	-12.38	98.0	0.00
4	41	-4881	2699	170	-301	249	-1306	4.62	3.08	3.08	4.62	-12.60	99.8	0.00
5	41	-4809	2625	168	-306	248	-1311	4.62	3.08	3.08	4.62	-12.65	100.2	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	82	-5099	2257	172	-286	180	-226	4.62	3.08	3.08	4.62	-2.18	17.2	0.00
4	82	-4881	2116	170	-301	179	-322	4.62	3.08	3.08	4.62	-3.11	24.6	0.00
5	82	-4809	2067	168	-306	179	-352	4.62	3.08	3.08	4.62	-3.40	26.9	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	123	-5099	1598	172	-286	110	562	4.62	3.08	4.62	3.08	-5.42	42.9	0.00
4	123	-4881	1532	170	-301	110	423	4.62	3.08	4.62	3.08	-4.08	32.3	0.00
5	123	-4809	1508	168	-306	110	378	4.62	3.08	4.62	3.08	-3.65	28.9	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	163	-5099	939	172	-286	40	1080	4.62	3.08	4.62	3.08	-10.43	82.5	0.00
4	163	-4881	948	170	-301	41	930	4.62	3.08	4.62	3.08	-8.97	71.0	0.00
5	163	-4809	949	168	-306	41	880	4.62	3.08	4.62	3.08	-8.50	67.3	0.00
apost= 1.54 aant= -- ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	204	-5099	280	172	-286	-31	1329	3.08	4.62	4.62	3.08	-12.83	101.6	0.00
4	204	-4881	364	170	-301	-28	1198	3.08	4.62	4.62	3.08	-11.56	91.5	0.00
5	204	-4809	390	168	-306	-28	1154	3.08	4.62	4.62	3.08	-11.14	88.2	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	245	-5099	-378	172	-286	-101	1309	3.08	4.62	4.62	3.08	-12.64	100.0	0.00
4	245	-4881	-219	170	-301	-98	1228	3.08	4.62	4.62	3.08	-11.85	93.8	0.00
5	245	-4809	-168	168	-306	-96	1200	3.08	4.62	4.62	3.08	-11.58	91.7	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	286	-5099	-1037	172	-286	-172	1020	3.08	4.62	4.62	3.08	-9.84	77.9	0.00
4	286	-4881	-803	170	-301	-167	1019	3.08	4.62	4.62	3.08	-9.83	77.8	0.00
5	286	-4809	-727	168	-306	-165	1017	3.08	4.62	4.62	3.08	-9.82	77.7	0.00

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	327	-5099	-1696	172	-286	-242	461	3.08	4.62	4.62	3.08	-4.45	35.3	0.00
4	327	-4881	-1387	170	-301	-236	571	3.08	4.62	4.62	3.08	-5.51	43.7	0.00
5	327	-4809	-1286	168	-306	-234	606	3.08	4.62	4.62	3.08	-5.85	46.3	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	368	-5099	-2354	172	-286	-313	-366	3.08	4.62	4.62	4.62	-3.45	27.7	0.00
4	368	-4881	-1970	170	-301	-305	-115	3.08	4.62	4.62	4.62	-1.08	8.7	0.00
5	368	-4809	-1844	168	-306	-303	-33	3.08	4.62	4.62	4.62	-0.31	2.5	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= 1.54 asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														
3	409	-5099	-3013	172	-286	-383	-1463	3.08	4.62	3.08	4.62	-14.12	111.8	0.00
4	409	-4881	-2554	170	-301	-375	-1039	3.08	4.62	3.08	4.62	-10.03	79.4	0.00
5	409	-4809	-2403	168	-306	-371	-901	3.08	4.62	3.08	4.62	-8.70	68.8	0.00
apost= -- aant= 1.54 ainf= -- asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)														

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

L E G E N D A

Prima asta	Ultima asta	Nome disegno	Descrizione disegno
1	2	trave_1951_IP1.ARM	Trave_19
3	4	trave_1952_IP1.ARM	Trave_19
5	8	trave_1948_IP1.ARM	Trave_19
9	10	trave_1949_IP1.ARM	Trave_19
11	12	trave_1953_IP1.ARM	Trave_19
13	14	trave_1954_IP1.ARM	Trave_19
15	16	trave_1955_IP1.ARM	Trave_19
17	17	trave_1947_IP1.ARM	Trave_19
18	18	trave_1946_IP1.ARM	Trave_19
19	20	trave_1950_IP1.ARM	Trave_19
21	21	trave_1943_IP1.ARM	Trave_19
24	25	trave_1902_IP1.ARM	Trave_19 7
26	27	trave_1904_IP1.ARM	Trave_19 6
28	29	trave_1906_IP1.ARM	Trave_19 5
30	31	trave_1908_IP1.ARM	Trave_19 4
32	34	trave_1901_IP1.ARM	Trave_19 7
35	37	trave_1903_IP1.ARM	Trave_19 6
38	40	trave_1905_IP1.ARM	Trave_19 5
41	43	trave_1907_IP1.ARM	Trave_19 4
44	44	trave_1915_IP1.ARM	Trave_19
45	45	trave_1919_IP1.ARM	Trave_19
46	46	trave_1923_IP1.ARM	Trave_19
47	47	trave_1916_IP1.ARM	Trave_19
48	48	trave_1920_IP1.ARM	Trave_19
49	49	trave_1924_IP1.ARM	Trave_19
50	50	trave_1928_IP1.ARM	Trave_19
51	51	trave_1917_IP1.ARM	Trave_19 7
52	52	trave_1921_IP1.ARM	Trave_19 7-6
53	53	trave_1925_IP1.ARM	Trave_19 6-5
54	54	trave_1929_IP1.ARM	Trave_19 5-4
55	55	trave_1933_IP1.ARM	Trave_19 4-3
56	56	trave_1937_IP1.ARM	Trave_19 3-2
57	57	trave_1939_IP1.ARM	Trave_19 2-1
58	58	trave_1941_IP1.ARM	Trave_19 1
59	59	trave_1918_IP1.ARM	Trave_19
60	60	trave_1922_IP1.ARM	Trave_19
61	61	trave_1926_IP1.ARM	Trave_19
62	62	trave_1930_IP1.ARM	Trave_19
63	63	trave_1945_IP1.ARM	Trave_19
64	64	trave_1944_IP1.ARM	Trave_19
65	66	trave_1956_IP1.ARM	Trave_19
67	68	trave_1957_IP1.ARM	Trave_19
69	71	trave_1909_IP1.ARM	Trave_19 3
72	74	trave_1911_IP1.ARM	Trave_19 2
75	76	trave_1910_IP1.ARM	Trave_19 3
77	78	trave_1912_IP1.ARM	Trave_19 2
79	80	trave_1914_IP1.ARM	Trave_19 1
81	81	trave_1931_IP1.ARM	Trave_19
82	82	trave_1935_IP1.ARM	Trave_19
83	83	trave_1932_IP1.ARM	Trave_19
84	84	trave_1936_IP1.ARM	Trave_19
85	85	trave_1927_IP1.ARM	Trave_19
86	86	trave_1934_IP1.ARM	Trave_19
87	87	trave_1938_IP1.ARM	Trave_19
88	88	trave_1940_IP1.ARM	Trave_19
89	89	trave_1942_IP1.ARM	Trave_19

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

Lavoro: **Progetto QM al 16-7** Intestazione lavoro: **Progetto**
Elemento: **TRAVERE** Gruppo: **52** Tabella: **Travi scala**
Descrizione: **Travi scala 2p**
Spunt. I **30.0** cm Spunt. J **30.0** cm
Rck: **300.00** kg/cm² f_{yk}: **4580.0** kg/cm² Condizioni ambientali: **Ordinaria**
Copriferro superiore: **2.0** cm Copriferro inferiore: **2.0** cm Copriferro laterale: **2.0** cm
Diametro staffe: **8** mm Numero braccia: **2**

ASTA NUM. 19 NI 6567 NF 17498 SEZ. Rp B= 30.0 H= 22.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 1.6500 10.5000 8.1600 20.3100 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
	cm		kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²	mm
3	0	-0	5085	-163	0	-56	-2551	3.08	3.08	3.08	4.62	-106.52	3103.5	0.18
4	0	-0	4587	-151	0	-52	-2338	3.08	3.08	3.08	4.62	-97.63	2844.4	0.16
5	0	-0	4422	-147	0	-51	-2267	3.08	3.08	3.08	4.62	-94.66	2758.0	0.16
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)								
3	10	-0	4884	-163	0	-40	-2058	3.08	3.08	3.08	4.62	-85.91	2503.2	0.14
4	10	-0	4410	-151	0	-37	-1893	3.08	3.08	3.08	4.62	-90.57	2632.6	0.24
5	10	-0	4253	-147	0	-36	-1838	3.08	3.08	3.08	4.62	-87.94	3302.7	0.23
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)								
3	20	-0	4683	-163	0	-24	-1584	3.08	3.08	3.08	3.08	-75.80	2846.8	0.19
4	20	-0	4233	-151	0	-22	-1465	3.08	3.08	3.08	3.08	-70.10	2632.6	0.18
5	20	-0	4084	-147	0	-22	-1425	3.08	3.08	3.08	3.08	-68.19	2561.0	0.17
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)								
3	30	-0	4482	-163	0	-8	-1130	3.08	3.08	3.08	3.08	-54.09	2031.5	0.13
4	30	-0	4057	-151	0	-7	-1054	3.08	3.08	3.08	3.08	-50.46	1895.0	0.12
5	30	-0	3916	-147	0	-7	-1029	3.08	3.08	3.08	3.08	-49.24	1849.4	0.11
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)								
3	40	-0	4281	-163	0	8	-697	3.08	3.08	3.08	3.08	-33.33	1251.9	0.06
4	40	-0	3880	-151	0	8	-662	3.08	3.08	3.08	3.08	-31.66	1188.9	0.05
5	40	-0	3747	-147	0	8	-650	3.08	3.08	3.08	3.08	-31.09	1167.7	0.05
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)								
3	50	-0	4080	-163	0	24	-283	3.08	3.08	3.08	3.08	-8.69	67.3	0.00
4	50	-0	3703	-151	0	23	-286	3.08	3.08	3.08	3.08	-8.79	68.1	0.00
5	50	-0	3578	-147	0	22	-287	3.08	3.08	3.08	3.08	-8.82	68.4	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)								
3	59	-0	3878	-163	0	41	111	3.08	3.08	3.08	3.08	-3.42	26.5	0.00
4	59	-0	3526	-151	0	38	72	3.08	3.08	3.08	3.08	-2.20	17.1	0.00
5	59	-0	3409	-147	0	37	59	3.08	3.08	3.08	3.08	-1.80	14.0	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)								
3	69	-0	3677	-163	0	57	485	3.08	3.08	3.08	3.08	-14.91	115.6	0.00
4	69	-0	3349	-151	0	53	412	3.08	3.08	3.08	3.08	-12.66	98.1	0.00
5	69	-0	3240	-147	0	51	388	3.08	3.08	3.08	3.08	-11.92	92.4	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)								
3	79	-0	3476	-163	0	73	839	3.08	3.08	3.08	3.08	-40.17	1508.7	0.09
4	79	-0	3173	-151	0	68	735	3.08	3.08	3.08	3.08	-35.17	1320.7	0.07
5	79	-0	3072	-147	0	66	700	3.08	3.08	3.08	3.08	-33.51	1258.6	0.06
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)								
3	89	-0	3275	-163	0	89	1174	3.08	3.08	3.08	3.08	-56.17	2109.4	0.14
4	89	-0	2996	-151	0	83	1040	3.08	3.08	3.08	3.08	-49.78	1869.5	0.12
5	89	-0	2903	-147	0	81	996	3.08	3.08	3.08	3.08	-47.66	1790.1	0.11
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)								
3	99	-0	3074	-163	0	105	1488	3.08	3.08	3.08	3.08	-71.21	2674.4	0.18
4	99	-0	2819	-151	0	98	1328	3.08	3.08	3.08	3.08	-63.55	2386.8	0.16
5	99	-0	2734	-147	0	95	1275	3.08	3.08	3.08	3.08	-61.02	2291.5	0.15
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)								

ASTA NUM. 20 NI 17498 NF 6671 SEZ. Rp B= 30.0 H= 22.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

qy medio: 1.6500 10.5000 8.1600 20.3100 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--													--
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	-0	626	67	0	77	1152	3.08	3.08	3.08	3.08	-55.13	2070.5	0.13
4	0	-0	576	64	0	73	1009	3.08	3.08	3.08	3.08	-48.29	1813.5	0.11
5	0	-0	559	62	0	71	961	3.08	3.08	3.08	3.08	-45.98	1726.8	0.10
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	21	-0	209	67	0	64	1238	3.08	3.08	3.08	3.08	-59.23	2224.3	0.15
4	21	-0	210	64	0	60	1089	3.08	3.08	3.08	3.08	-52.14	1958.1	0.12
5	21	-0	210	62	0	59	1040	3.08	3.08	3.08	3.08	-49.75	1868.4	0.12
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	41	-0	-207	67	0	50	1238	3.08	3.08	3.08	3.08	-59.24	2224.7	0.15
4	41	-0	-157	64	0	47	1095	3.08	3.08	3.08	3.08	-52.40	1967.9	0.12
5	41	-0	-140	62	0	46	1047	3.08	3.08	3.08	3.08	-50.09	1881.3	0.12
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	62	-0	-624	67	0	36	1153	3.08	3.08	3.08	3.08	-55.16	2071.7	0.13
4	62	-0	-523	64	0	34	1025	3.08	3.08	3.08	3.08	-49.07	1842.7	0.11
5	62	-0	-489	62	0	33	982	3.08	3.08	3.08	3.08	-47.01	1765.4	0.11
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	82	-0	-1040	67	0	22	982	3.08	3.08	3.08	3.08	-47.01	1765.4	0.11
4	82	-0	-889	64	0	21	881	3.08	3.08	3.08	3.08	-42.14	1582.7	0.09
5	82	-0	-839	62	0	20	846	3.08	3.08	3.08	3.08	-40.49	1520.7	0.09
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	103	-0	-1456	67	0	8	726	3.08	3.08	3.08	3.08	-34.76	1305.6	0.07
4	103	-0	-1255	64	0	8	661	3.08	3.08	3.08	3.08	-31.62	1187.7	0.05
5	103	-0	-1188	62	0	7	638	3.08	3.08	3.08	3.08	-30.55	1147.3	0.05
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	123	-0	-1873	67	0	-5	385	3.08	3.08	3.08	3.08	-11.84	91.7	0.00
4	123	-0	-1621	64	0	-5	366	3.08	3.08	3.08	3.08	-11.25	87.2	0.00
5	123	-0	-1537	62	0	-5	359	3.08	3.08	3.08	3.08	-11.03	85.5	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	144	-0	-2289	67	0	-19	-41	3.08	3.08	3.08	3.08	-1.27	9.8	0.00
4	144	-0	-1987	64	0	-18	-4	3.08	3.08	3.08	3.08	-0.12	0.9	0.00
5	144	-0	-1887	62	0	-18	8	3.08	3.08	3.08	3.08	-0.24	1.9	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	164	-0	-2705	67	0	-33	-553	3.08	3.08	3.08	3.08	-17.00	131.7	0.00
4	164	-0	-2354	64	0	-31	-449	3.08	3.08	3.08	3.08	-13.79	106.9	0.00
5	164	-0	-2236	62	0	-31	-415	3.08	3.08	3.08	3.08	-12.75	98.8	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	185	-0	-3122	67	0	-47	-1150	3.08	3.08	3.08	4.62	-48.04	1399.6	0.07
4	185	-0	-2720	64	0	-44	-969	3.08	3.08	3.08	4.62	-40.46	1178.8	0.06
5	185	-0	-2586	62	0	-44	-909	3.08	3.08	3.08	4.62	-37.96	1106.0	0.05
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= 1.54		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	205	-0	-3538	67	0	-60	-1833	3.08	3.08	3.08	4.62	-76.54	2230.0	0.12
4	205	-0	-3086	64	0	-57	-1564	3.08	3.08	3.08	4.62	-65.31	1902.8	0.10
5	205	-0	-2935	62	0	-56	-1475	3.08	3.08	3.08	4.62	-61.59	1794.5	0.10

ASTA NUM. 21 NI 17498 NF 11230 SEZ. Rp B= 30.0 H= 22.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 1.6500 17.0625 11.4750 30.1875 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--													--
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	-0	2449	11	0	28	-321	3.08	3.08	3.08	3.08	-9.86	76.4	0.00
4	0	-0	2243	9	0	25	-338	3.08	3.08	3.08	3.08	-10.39	80.5	0.00
5	0	-0	2175	9	0	24	-344	3.08	3.08	3.08	3.08	-10.57	81.9	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

3	19	-0	1875	11	0	26	90	3.08	3.08	3.08	3.08	-2.76	21.4	0.00
4	19	-0	1735	9	0	23	40	3.08	3.08	3.08	3.08	-1.23	9.5	0.00
5	19	-0	1688	9	0	22	23	3.08	3.08	3.08	3.08	-0.72	5.5	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	38	-0	1301	11	0	24	392	3.08	3.08	3.08	3.08	-12.04	93.3	0.00
4	38	-0	1226	9	0	21	321	3.08	3.08	3.08	3.08	-9.88	76.5	0.00
5	38	-0	1202	9	0	20	298	3.08	3.08	3.08	3.08	-9.16	71.0	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	57	-0	727	11	0	22	584	3.08	3.08	3.08	3.08	-17.96	139.2	0.00
4	57	-0	718	9	0	19	506	3.08	3.08	3.08	3.08	-15.56	120.6	0.00
5	57	-0	715	9	0	19	480	3.08	3.08	3.08	3.08	-14.75	114.3	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	76	-0	153	11	0	20	668	3.08	3.08	3.08	3.08	-31.97	1200.6	0.06
4	76	-0	209	9	0	18	594	3.08	3.08	3.08	3.08	-18.27	141.6	0.00
5	76	-0	229	9	0	17	570	3.08	3.08	3.08	3.08	-17.51	135.7	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	95	-0	-421	11	0	17	643	3.08	3.08	3.08	3.08	-30.75	1154.8	0.05
4	95	-0	-299	9	0	16	586	3.08	3.08	3.08	3.08	-18.01	139.5	0.00
5	95	-0	-258	9	0	15	567	3.08	3.08	3.08	3.08	-17.42	135.0	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	114	-0	-994	11	0	15	508	3.08	3.08	3.08	3.08	-15.61	121.0	0.00
4	114	-0	-807	9	0	14	481	3.08	3.08	3.08	3.08	-14.78	114.5	0.00
5	114	-0	-745	9	0	14	472	3.08	3.08	3.08	3.08	-14.50	112.3	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	133	-0	-1568	11	0	13	264	3.08	3.08	3.08	3.08	-8.12	63.0	0.00
4	133	-0	-1316	9	0	12	279	3.08	3.08	3.08	3.08	-8.58	66.5	0.00
5	133	-0	-1231	9	0	12	284	3.08	3.08	3.08	3.08	-8.73	67.6	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	152	-0	-2142	11	0	11	-88	3.08	3.08	3.08	3.08	-2.71	21.0	0.00
4	152	-0	-1824	9	0	10	-19	3.08	3.08	3.08	3.08	-0.59	4.6	0.00
5	152	-0	-1718	9	0	10	4	3.08	3.08	3.08	3.08	-0.11	0.9	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	171	-0	-2716	11	0	9	-550	3.08	3.08	3.08	3.08	-16.91	131.0	0.00
4	171	-0	-2333	9	0	9	-414	3.08	3.08	3.08	3.08	-12.73	98.6	0.00
5	171	-0	-2204	9	0	9	-369	3.08	3.08	3.08	3.08	-11.34	87.9	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	190	-0	-3290	11	0	7	-1121	3.08	3.08	3.08	4.62	-46.81	1363.8	0.07
4	190	-0	-2841	9	0	7	-906	3.08	3.08	3.08	4.62	-37.82	1102.0	0.05
5	190	-0	-2691	9	0	7	-834	3.08	3.08	3.08	4.62	-34.84	1015.1	0.04
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)								
ASTA NUM. 22			NI 6677		NF 6679		SEZ. Rp B= 20.0 H= 22.0 (trave)							
categoria: p.p. y qy tot.														
qy medio: 1.1000 1.1000 kg/cm														
armatura base = 4 X 1.54				per le armature aggiuntive consultare il tabulato										
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	--													--
	cm		kg			kg*m				cm²			kg/cm²	mm
3	0	-0	-600	13	0	7	343	3.08	3.08	3.08	3.08	-14.91	115.2	0.00
4	0	-0	-551	15	0	8	317	3.08	3.08	3.08	3.08	-13.79	106.5	0.00
5	0	-0	-535	16	0	8	309	3.08	3.08	3.08	3.08	-13.41	103.5	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	11	-0	-612	13	0	5	276	3.08	3.08	3.08	3.08	-12.02	92.8	0.00
4	11	-0	-563	15	0	6	256	3.08	3.08	3.08	3.08	-11.12	85.9	0.00
5	11	-0	-547	16	0	6	249	3.08	3.08	3.08	3.08	-10.82	83.6	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	22	-0	-624	13	0	4	208	3.08	3.08	3.08	3.08	-9.06	69.9	0.00
4	22	-0	-576	15	0	4	193	3.08	3.08	3.08	3.08	-8.40	64.9	0.00
5	22	-0	-559	16	0	5	188	3.08	3.08	3.08	3.08	-8.18	63.2	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	33	-0	-636	13	0	2	139	3.08	3.08	3.08	3.08	-6.05	46.7	0.00
4	33	-0	-588	15	0	3	129	3.08	3.08	3.08	3.08	-5.62	43.4	0.00

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

5	33	-0	-571	16	0	3	126	3.08	3.08	3.08	3.08	-5.48	42.3	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	44	-0	-649	13	0	1	68	3.08	3.08	3.08	3.08	-2.97	23.0	0.00
4	44	-0	-600	15	0	1	64	3.08	3.08	3.08	3.08	-2.78	21.5	0.00
5	44	-0	-583	16	0	1	63	3.08	3.08	3.08	3.08	-2.72	21.0	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	55	-0	-661	13	0	-1	-4	3.08	3.08	3.08	3.08	-0.16	1.2	0.00
4	55	-0	-612	15	0	-1	-3	3.08	3.08	3.08	3.08	-0.12	0.9	0.00
5	55	-0	-595	16	0	-1	-2	3.08	3.08	3.08	3.08	-0.10	0.8	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	66	-0	-673	13	0	-2	-77	3.08	3.08	3.08	3.08	-3.34	25.8	0.00
4	66	-0	-624	15	0	-2	-71	3.08	3.08	3.08	3.08	-3.07	23.7	0.00
5	66	-0	-608	16	0	-2	-68	3.08	3.08	3.08	3.08	-2.98	23.0	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	77	-0	-685	13	0	-3	-152	3.08	3.08	3.08	3.08	-6.59	50.9	0.00
4	77	-0	-636	15	0	-4	-140	3.08	3.08	3.08	3.08	-6.08	47.0	0.00
5	77	-0	-620	16	0	-4	-136	3.08	3.08	3.08	3.08	-5.91	45.6	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	88	-0	-697	13	0	-5	-228	3.08	3.08	3.08	3.08	-9.89	76.4	0.00
4	88	-0	-648	15	0	-5	-211	3.08	3.08	3.08	3.08	-9.15	70.7	0.00
5	88	-0	-632	16	0	-6	-205	3.08	3.08	3.08	3.08	-8.90	68.7	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	99	-0	-709	13	0	-6	-305	3.08	3.08	3.08	3.08	-13.26	102.3	0.00
4	99	-0	-660	15	0	-7	-283	3.08	3.08	3.08	3.08	-12.28	94.8	0.00
5	99	-0	-644	16	0	-7	-275	3.08	3.08	3.08	3.08	-11.95	92.3	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	110	-0	-721	13	0	-8	-384	3.08	3.08	3.08	3.08	-16.68	128.7	0.00
4	110	-0	-672	15	0	-9	-356	3.08	3.08	3.08	3.08	-15.47	119.4	0.00
5	110	-0	-656	16	0	-9	-346	3.08	3.08	3.08	3.08	-15.06	116.3	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						

L E G E N D A

Prima asta	Ultima asta	Nome disegno	Descrizione disegno
19	20	trave_5205_IP1.ARM	Trave_52
21	21	trave_5203_IP1.ARM	Trave_52
22	22	trave_5204_IP1.ARM	Trave_52

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

Lavoro: **Progetto QM al 16-7** Intestazione lavoro: **Progetto**
Elemento: **TRAVERE** Gruppo: **57** Tabella: **Travi scala**
Descrizione: **Travi pianerottoli via dei quartieri**
Spunt. I **30.0** cm Spunt. J **30.0** cm
Rck: **300.00** kg/cm² f_{yk}: **4580.0** kg/cm² Condizioni ambientali: **Ordinaria**
Copriferro superiore: **2.0** cm Copriferro inferiore: **2.0** cm Copriferro laterale: **2.0** cm
Diametro staffe: **8** mm Numero braccia: **2**

ASTA NUM. 14 NI 11466 NF 17765 SEZ. Rp B= 50.0 H= 18.0 (trave)

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 2.2500 19.4250 15.0960 36.7710 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--													
	cm		kg			kg*m				cm ²			kg/cm ²	mm
3	0	-0	5194	9	0	98	-1603	3.08	3.08	3.08	4.62	-73.60	2431.8	0.17
4	0	-0	4560	8	0	87	-1414	3.08	3.08	3.08	4.62	-64.92	2145.0	0.15
5	0	-0	4348	8	0	83	-1351	3.08	3.08	3.08	4.62	-62.03	2049.5	0.14
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)								
3	28	-0	4164	9	0	95	-293	3.08	3.08	3.08	3.08	-8.41	62.3	0.00
4	28	-0	3657	8	0	84	-264	3.08	3.08	3.08	3.08	-7.57	56.1	0.00
5	28	-0	3488	8	0	81	-254	3.08	3.08	3.08	3.08	-7.29	54.0	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)								
3	56	-0	3135	9	0	93	729	3.08	3.08	3.08	3.08	-38.88	1634.3	0.11
4	56	-0	2754	8	0	82	634	3.08	3.08	3.08	3.08	-18.20	134.8	0.00
5	56	-0	2627	8	0	79	602	3.08	3.08	3.08	3.08	-17.29	128.1	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)								
3	84	-0	2105	9	0	90	1462	3.08	3.08	4.62	3.08	-67.14	2218.5	0.16
4	84	-0	1852	8	0	80	1279	3.08	3.08	4.62	3.08	-58.70	1939.6	0.13
5	84	-0	1767	8	0	76	1217	3.08	3.08	4.62	3.08	-55.89	1846.7	0.12
apost= --		aant= --		ainf= 1.54		asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)								
3	112	-0	1076	9	0	87	1908	3.08	3.08	4.62	3.08	-87.58	2893.9	0.21
4	112	-0	949	8	0	78	1671	3.08	3.08	4.62	3.08	-76.70	2534.2	0.18
5	112	-0	906	8	0	74	1592	3.08	3.08	4.62	3.08	-73.07	2414.4	0.17
apost= --		aant= --		ainf= 1.54		asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)								
3	140	-0	46	9	0	85	2065	3.08	3.08	6.16	3.08	-85.92	2377.4	0.15
4	140	-0	46	8	0	75	1810	3.08	3.08	6.16	3.08	-75.32	2084.0	0.13
5	140	-0	45	8	0	72	1725	3.08	3.08	6.16	3.08	-71.78	1986.1	0.12
apost= --		aant= --		ainf= 3.08		asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)								
3	168	-0	-984	9	0	82	1933	3.08	3.08	4.62	3.08	-88.76	2932.7	0.22
4	168	-0	-857	8	0	73	1696	3.08	3.08	4.62	3.08	-77.88	2573.1	0.19
5	168	-0	-815	8	0	70	1617	3.08	3.08	4.62	3.08	-74.25	2453.2	0.18
apost= --		aant= --		ainf= 1.54		asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)								
3	196	-0	-2013	9	0	80	1514	3.08	3.08	4.62	3.08	-69.49	2296.1	0.16
4	196	-0	-1760	8	0	71	1330	3.08	3.08	4.62	3.08	-61.05	2017.3	0.14
5	196	-0	-1676	8	0	68	1269	3.08	3.08	4.62	3.08	-58.24	1924.3	0.13
apost= --		aant= --		ainf= 1.54		asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)								
3	224	-0	-3043	9	0	77	806	3.08	3.08	3.08	3.08	-42.97	1806.5	0.13
4	224	-0	-2662	8	0	68	711	3.08	3.08	3.08	3.08	-37.90	1593.4	0.10
5	224	-0	-2536	8	0	66	679	3.08	3.08	3.08	3.08	-36.21	1522.4	0.09
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)								
3	252	-0	-4072	9	0	75	-191	3.08	3.08	3.08	3.08	-5.47	40.5	0.00
4	252	-0	-3565	8	0	66	-161	3.08	3.08	3.08	3.08	-4.63	34.3	0.00
5	252	-0	-3397	8	0	63	-152	3.08	3.08	3.08	3.08	-4.35	32.2	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)								
3	280	-0	-5102	9	0	72	-1475	3.08	3.08	3.08	4.62	-67.72	2237.6	0.16
4	280	-0	-4468	8	0	64	-1286	3.08	3.08	3.08	4.62	-59.04	1950.9	0.13
5	280	-0	-4257	8	0	61	-1223	3.08	3.08	3.08	4.62	-56.15	1855.3	0.13
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= 1.54 (e armatura base = 4 X 1.54)								

L E G E N D A

Prima asta	Ultima asta	Nome disegno	Descrizione disegno
14	14	trave_5704_IP1.ARM	Trave_57

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

Lavoro: **Progetto QM al 16-7** Intestazione lavoro: **Progetto**
Elemento: **TRAVERE** Gruppo: **64** Tabella: **Travi scala**
Descrizione: **Travi nuove 2p**
Spunt. I **30.0** cm Spunt. J **30.0** cm
Rck: **300.00** kg/cm² f_{yk}: **4580.0** kg/cm² Condizioni ambientali: **Ordinaria**
Copriferro superiore: **2.0** cm Copriferro inferiore: **2.0** cm Copriferro laterale: **2.0** cm
Diametro staffe: **8** mm Numero braccia: **2**

ASTA NUM. 1 NI 17411 NF 17445 SEZ. Rp B= 30.0 H= 20.0 (trave)

categoria: p.p. y qy tot.
qy medio: 1.5000 1.5000 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
	cm		kg			kg*m				cm ²			kg/cm ²	mm
3	0	-0	1817	-147	0	-8	-309	3.08	3.08	3.08	3.08	-11.43	86.7	0.00
4	0	-0	1665	-139	0	-8	-285	3.08	3.08	3.08	3.08	-10.52	79.8	0.00
5	0	-0	1614	-137	0	-9	-277	3.08	3.08	3.08	3.08	-10.23	77.5	0.00

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	25	-0	1780	-147	0	29	135	3.08	3.08	3.08	3.08	-4.98	37.8	0.00
4	25	-0	1628	-139	0	26	122	3.08	3.08	3.08	3.08	-4.50	34.1	0.00
5	25	-0	1577	-137	0	25	117	3.08	3.08	3.08	3.08	-4.34	32.9	0.00

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	49	-0	1743	-147	0	65	570	3.08	3.08	3.08	3.08	-32.29	1145.1	0.06
4	49	-0	1591	-139	0	60	519	3.08	3.08	3.08	3.08	-19.18	145.5	0.00
5	49	-0	1540	-137	0	59	502	3.08	3.08	3.08	3.08	-18.56	140.7	0.00

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

ASTA NUM. 2 NI 17445 NF 17409 SEZ. Rp B= 30.0 H= 20.0 (trave)

categoria: p.p. y qy tot.
qy medio: 1.5000 1.5000 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
	cm		kg			kg*m				cm ²			kg/cm ²	mm
3	0	-0	-777	42	0	47	598	3.08	3.08	3.08	3.08	-33.87	1201.0	0.06
4	0	-0	-700	39	0	44	544	3.08	3.08	3.08	3.08	-30.84	1093.5	0.05
5	0	-0	-674	38	0	42	526	3.08	3.08	3.08	3.08	-19.44	147.4	0.00

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	14	-0	-798	42	0	41	489	3.08	3.08	3.08	3.08	-18.09	137.1	0.00
4	14	-0	-720	39	0	38	447	3.08	3.08	3.08	3.08	-16.50	125.1	0.00
5	14	-0	-694	38	0	37	432	3.08	3.08	3.08	3.08	-15.97	121.1	0.00

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	27	-0	-818	42	0	36	379	3.08	3.08	3.08	3.08	-13.99	106.1	0.00
4	27	-0	-741	39	0	33	346	3.08	3.08	3.08	3.08	-12.80	97.0	0.00
5	27	-0	-715	38	0	32	335	3.08	3.08	3.08	3.08	-12.40	94.0	0.00

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	41	-0	-839	42	0	30	265	3.08	3.08	3.08	3.08	-9.79	74.2	0.00
4	41	-0	-761	39	0	27	243	3.08	3.08	3.08	3.08	-8.98	68.1	0.00
5	41	-0	-736	38	0	27	236	3.08	3.08	3.08	3.08	-8.72	66.1	0.00

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	55	-0	-859	42	0	24	148	3.08	3.08	3.08	3.08	-5.48	41.5	0.00
4	55	-0	-782	39	0	22	137	3.08	3.08	3.08	3.08	-5.07	38.4	0.00
5	55	-0	-756	38	0	21	134	3.08	3.08	3.08	3.08	-4.93	37.4	0.00

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	69	-0	-880	42	0	18	29	3.08	3.08	3.08	3.08	-1.07	8.1	0.00
4	69	-0	-803	39	0	17	28	3.08	3.08	3.08	3.08	-1.05	8.0	0.00
5	69	-0	-777	38	0	16	28	3.08	3.08	3.08	3.08	-1.05	7.9	0.00

apost= -- aant= -- ainf= -- asup= -- (e armatura base = 4 X 1.54)

3	82	-0	-901	42	0	12	-93	3.08	3.08	3.08	3.08	-3.45	26.1	0.00
4	82	-0	-823	39	0	11	-83	3.08	3.08	3.08	3.08	-3.08	23.3	0.00

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

5	82	-0	-797	38	0	11	-80	3.08	3.08	3.08	3.08	-2.95	22.3	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	96	-0	-921	42	0	7	-218	3.08	3.08	3.08	3.08	-8.07	61.2	0.00
4	96	-0	-844	39	0	6	-198	3.08	3.08	3.08	3.08	-7.30	55.4	0.00
5	96	-0	-818	38	0	6	-191	3.08	3.08	3.08	3.08	-7.05	53.4	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	110	-0	-942	42	0	1	-346	3.08	3.08	3.08	3.08	-12.80	97.0	0.00
4	110	-0	-864	39	0	1	-315	3.08	3.08	3.08	3.08	-11.64	88.2	0.00
5	110	-0	-839	38	0	1	-304	3.08	3.08	3.08	3.08	-11.25	85.3	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	124	-0	-962	42	0	-5	-477	3.08	3.08	3.08	3.08	-17.62	133.6	0.00
4	124	-0	-885	39	0	-5	-435	3.08	3.08	3.08	3.08	-16.08	121.9	0.00
5	124	-0	-859	38	0	-5	-421	3.08	3.08	3.08	3.08	-15.55	117.9	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	137	-0	-983	42	0	-11	-610	3.08	3.08	3.08	3.08	-34.60	1226.9	0.06
4	137	-0	-906	39	0	-10	-558	3.08	3.08	3.08	3.08	-31.62	1121.4	0.05
5	137	-0	-880	38	0	-10	-540	3.08	3.08	3.08	3.08	-30.62	1085.8	0.05
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
ASTA NUM. 3		NI 17445		NF 17246		SEZ. Rp		B= 30.0 H= 20.0 (trave)						

categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.
qy medio: 1.5000 8.7500 7.6500 17.9000 kg/cm

armatura base = 4 X 1.54 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		--
cm	cm													mm
3	0	-0	2520	-9	0	18	-1026	3.08	3.08	3.08	3.08	-58.16	2062.3	0.13
4	0	-0	2290	-7	0	17	-971	3.08	3.08	3.08	3.08	-55.01	1950.7	0.13
5	0	-0	2214	-7	0	16	-952	3.08	3.08	3.08	3.08	-53.97	1914.0	0.12
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	21	-0	2151	-9	0	20	-544	3.08	3.08	3.08	3.08	-30.85	1094.0	0.05
4	21	-0	1968	-7	0	18	-531	3.08	3.08	3.08	3.08	-30.11	1067.8	0.05
5	21	-0	1908	-7	0	18	-527	3.08	3.08	3.08	3.08	-19.48	147.7	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	41	-0	1781	-9	0	21	-139	3.08	3.08	3.08	3.08	-5.13	38.9	0.00
4	41	-0	1646	-7	0	20	-158	3.08	3.08	3.08	3.08	-5.85	44.4	0.00
5	41	-0	1602	-7	0	19	-165	3.08	3.08	3.08	3.08	-6.10	46.2	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	62	-0	1412	-9	0	23	191	3.08	3.08	3.08	3.08	-7.04	53.4	0.00
4	62	-0	1324	-7	0	21	148	3.08	3.08	3.08	3.08	-5.47	41.5	0.00
5	62	-0	1296	-7	0	21	134	3.08	3.08	3.08	3.08	-4.95	37.5	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	83	-0	1043	-9	0	25	444	3.08	3.08	3.08	3.08	-16.40	124.3	0.00
4	83	-0	1002	-7	0	23	388	3.08	3.08	3.08	3.08	-14.34	108.8	0.00
5	83	-0	989	-7	0	22	370	3.08	3.08	3.08	3.08	-13.66	103.5	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	103	-0	674	-9	0	27	621	3.08	3.08	3.08	3.08	-35.19	1247.8	0.06
4	103	-0	680	-7	0	24	562	3.08	3.08	3.08	3.08	-31.84	1129.1	0.05
5	103	-0	683	-7	0	23	542	3.08	3.08	3.08	3.08	-30.73	1089.6	0.05
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	124	-0	304	-9	0	28	722	3.08	3.08	3.08	3.08	-40.90	1450.4	0.08
4	124	-0	359	-7	0	26	669	3.08	3.08	3.08	3.08	-37.92	1344.6	0.07
5	124	-0	377	-7	0	25	651	3.08	3.08	3.08	3.08	-36.93	1309.5	0.07
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	144	-0	-65	-9	0	30	746	3.08	3.08	3.08	3.08	-42.30	1499.9	0.09
4	144	-0	37	-7	0	27	710	3.08	3.08	3.08	3.08	-40.23	1426.6	0.08
5	144	-0	71	-7	0	26	698	3.08	3.08	3.08	3.08	-39.55	1402.4	0.08
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	165	-0	-434	-9	0	32	695	3.08	3.08	3.08	3.08	-39.37	1396.3	0.08
4	165	-0	-285	-7	0	29	684	3.08	3.08	3.08	3.08	-38.78	1375.1	0.08
5	165	-0	-235	-7	0	28	681	3.08	3.08	3.08	3.08	-38.59	1368.3	0.08
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						

Verifiche della sicurezza in condizioni di Progetto – Verifica Travi 2° P SLE

3	186	-0	-804	-9	0	34	567	3.08	3.08	3.08	3.08	-32.13	1139.5	0.05
4	186	-0	-607	-7	0	30	592	3.08	3.08	3.08	3.08	-33.56	1190.1	0.06
5	186	-0	-541	-7	0	29	601	3.08	3.08	3.08	3.08	-34.05	1207.3	0.06
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	206	-0	-1173	-9	0	36	363	3.08	3.08	3.08	3.08	-13.42	101.7	0.00
4	206	-0	-929	-7	0	32	434	3.08	3.08	3.08	3.08	-16.03	121.5	0.00
5	206	-0	-847	-7	0	31	457	3.08	3.08	3.08	3.08	-16.90	128.2	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
ASTA NUM. 4		NI 17251		NF 17250		SEZ. Rp B= 20.0 H= 20.0		(trave)						
categoria: p.p. y Permanente Congresso qy tot.														
qy medio:		1.0000		4.0500		3.0600		8.1100		kg/cm				
armatura base = 4 X 1.54				per le armature aggiuntive consultare il tabulato										
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	-0	744	14	0	8	-218	3.08	3.08	3.08	3.08	-11.36	85.8	0.00
4	0	-0	672	13	0	8	-200	3.08	3.08	3.08	3.08	-10.41	78.6	0.00
5	0	-0	648	12	0	7	-194	3.08	3.08	3.08	3.08	-10.09	76.2	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	9	-0	671	14	0	7	-154	3.08	3.08	3.08	3.08	-8.04	60.7	0.00
4	9	-0	607	13	0	6	-142	3.08	3.08	3.08	3.08	-7.41	55.9	0.00
5	9	-0	586	12	0	6	-138	3.08	3.08	3.08	3.08	-7.20	54.3	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	18	-0	598	14	0	6	-97	3.08	3.08	3.08	3.08	-5.07	38.2	0.00
4	18	-0	542	13	0	5	-90	3.08	3.08	3.08	3.08	-4.71	35.6	0.00
5	18	-0	524	12	0	5	-88	3.08	3.08	3.08	3.08	-4.59	34.7	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	27	-0	525	14	0	5	-47	3.08	3.08	3.08	3.08	-2.43	18.3	0.00
4	27	-0	478	13	0	4	-44	3.08	3.08	3.08	3.08	-2.32	17.5	0.00
5	27	-0	462	12	0	4	-44	3.08	3.08	3.08	3.08	-2.28	17.2	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	36	-0	452	14	0	3	-3	3.08	3.08	3.08	3.08	-0.14	1.0	0.00
4	36	-0	413	13	0	3	-4	3.08	3.08	3.08	3.08	-0.23	1.7	0.00
5	36	-0	400	12	0	3	-5	3.08	3.08	3.08	3.08	-0.26	2.0	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	45	-0	379	14	0	2	35	3.08	3.08	3.08	3.08	-1.81	13.7	0.00
4	45	-0	348	13	0	2	30	3.08	3.08	3.08	3.08	-1.56	11.8	0.00
5	45	-0	338	12	0	2	28	3.08	3.08	3.08	3.08	-1.47	11.1	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	54	-0	306	14	0	1	66	3.08	3.08	3.08	3.08	-3.42	25.8	0.00
4	54	-0	283	13	0	1	58	3.08	3.08	3.08	3.08	-3.04	23.0	0.00
5	54	-0	276	12	0	1	56	3.08	3.08	3.08	3.08	-2.91	22.0	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	63	-0	233	14	0	-1	90	3.08	3.08	3.08	3.08	-4.69	35.4	0.00
4	63	-0	219	13	0	-0	81	3.08	3.08	3.08	3.08	-4.22	31.8	0.00
5	63	-0	214	12	0	-0	78	3.08	3.08	3.08	3.08	-4.06	30.7	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	72	-0	160	14	0	-2	108	3.08	3.08	3.08	3.08	-5.61	42.3	0.00
4	72	-0	154	13	0	-2	98	3.08	3.08	3.08	3.08	-5.09	38.5	0.00
5	72	-0	152	12	0	-1	94	3.08	3.08	3.08	3.08	-4.92	37.1	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	81	-0	87	14	0	-3	119	3.08	3.08	3.08	3.08	-6.19	46.7	0.00
4	81	-0	89	13	0	-3	109	3.08	3.08	3.08	3.08	-5.66	42.8	0.00
5	81	-0	90	12	0	-3	105	3.08	3.08	3.08	3.08	-5.49	41.4	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						
3	90	-0	14	14	0	-4	123	3.08	3.08	3.08	3.08	-6.42	48.5	0.00
4	90	-0	24	13	0	-4	114	3.08	3.08	3.08	3.08	-5.93	44.8	0.00
5	90	-0	28	12	0	-4	111	3.08	3.08	3.08	3.08	-5.76	43.5	0.00
apost= --		aant= --		ainf= --		asup= --		(e armatura base = 4 X 1.54)						