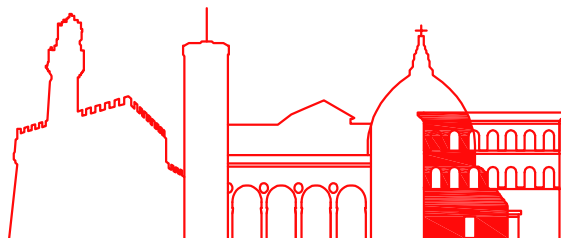




DIREZIONE AMBIENTE



INVERDIMENTO DI PARETI DI EDIFICI PUBBLICI

Intervento di sviluppo degli spazi verdi urbani ai sensi della L. 10/2013

C.O. 210138-220377 _ CUP H11B21003530007

Responsabile Unico del Progetto

Arch. Irene Romagnoli

Progetto Architettonico (Comune di Firenze - Direzione Ambiente)

Arch. Mariacarla Lo Guasto

Arch. Gabriele Frisone

Ing. Francesco Nocchi

Progetto Strutturale

Studio ABS Ingegneria

Dott. Ing. Simone Staccioli

Inquadramento

quartiere: **Q3**

edificio pubblico: **Secondaria di Primo Grado - SAURO PAPINI**

indirizzo: **via Ser Lapo Gavacciani 7**

OGGETTO TAVOLA

esecutivi strutturali
FASCICOLO DI CALCOLO

2S PA

agosto 2025



INFORMAZIONI GENERALI

Edificio	Acciaio
Costruzione	Nuova
Situazione	-
Intervento	-
Comune	Firenze
Provincia	Città Metropolitana di Firenze
Oggetto	Parete verde papini
Parte d'opera	
Normativa di riferimento	D.M. 17/01/2018
Calcolo semplificato per siti a bassa sismicità (§ 7.0)	-
Analisi sismica	Nessuna

MATERIALI CALCESTRUZZO ARMATO

Caratteristiche calcestruzzo armato															
N _{id}	γ _k	α _{T, i}	E	G	C _{Erid}	Stz	R _{ck}	R _{cm}	%R _{ck}	γ _c	f _{cd}	f _{ctd}	f _{ctm}	N	n Ac
	[N/m ³]	[1/°C]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[%]		[N/mm ²]	[N/mm ²]			[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		
C25/30_B450C - (C25/30)															
001	25 000	0,000010	31 447	13 103	60	P	30,00	-	0,85	1,50	14,11	1,19	3,07	15	002

LEGENDA:

N_{id}	Numero identificativo del materiale, nella relativa tabella dei materiali.
γ_k	Peso specifico.
α_{T, i}	Coefficiente di dilatazione termica.
E	Modulo elastico normale.
G	Modulo elastico tangenziale.
C_{Erid}	Coefficiente di riduzione del Modulo elastico normale per Analisi Sismica [E _{sisma} = E · C _{Erid}].
Stz	Tipo di situazione: [F] = di Fatto (Esistente); [P] = di Progetto (Nuovo).
R_{ck}	Resistenza caratteristica cubica.
R_{cm}	Resistenza media cubica.
%R_{ck}	Percentuale di riduzione della R _{ck}
γ_c	Coefficiente parziale di sicurezza del materiale.
f_{cd}	Resistenza a compressione (se Stz="F", funzione di LC/FC).
f_{ctd}	Resistenza di calcolo a trazione (se Stz="F", funzione di LC/FC).
f_{ctm}	Resistenza media a trazione per flessione (se Stz="F", funzione di LC/FC).
n Ac	Identificativo, nella relativa tabella materiali, dell'acciaio utilizzato: [-] = parametro NON significativo per il materiale.

MATERIALI ACCIAIO

Caratteristiche acciaio																	
N _{id}	γ _k	α _{T, i}	E	G	Stz	LMT	f _{yk}	f _{tk}	f _{yd}	f _{td}	γ _s	γ _{M1}	γ _{M2}	γ _{M3,SLV}	γ _{M3,SLE}	γ _{M7} NCnt	Cnt
	[N/m ³]	[1/°C]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[mm]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]							
Acciaio B450C - Acciaio in Tondini - (B450C)																	
002	78 500	0,000010	210 000	80 769	P	-	450,00	-	391,30	-	1,15	-	-	-	-	-	-
S235 - Acciaio per Profilati - (S235)																	
003	78 500	0,000012	210 000	80 769	P	40	235,00	360,00	223,81	-	1,05	1,05	1,25	-	-	-	-
						80	215,00	360,00	204,76								
8.8 - Acciaio per Bulloni - (8.8)																	
004	78 500	0,000012	210 000	80 769	-	-	640,00	800,00	512,00	-	1,25	-	-	1,25	1,10	1,10	1,00
S235 - Acciaio per Saldature - (S235)																	
005	78 500	0,000012	210 000	80 769	-	-	235,00	360,00	223,81	-	1,05	1,05	1,25	-	-	-	-
S235 - Acciaio per Piastre - (S235)																	
006	78 500	0,000012	210 000	80 769	-	40	235,00	360,00	223,81	-	1,05	1,05	1,25	-	-	-	-
						80	215,00	360,00	204,76								

LEGENDA:

N_{id}	Numero identificativo del materiale, nella relativa tabella dei materiali.
γ_k	Peso specifico.
α_{T, i}	Coefficiente di dilatazione termica.
E	Modulo elastico normale.
G	Modulo elastico tangenziale.
Stz	Tipo di situazione: [F] = di Fatto (Esistente); [P] = di Progetto (Nuovo).
LMT	Campo di validità in termini di spessore t, (per profili, piastre, saldature) o diametro, d (per bulloni, tondini, chiodi, viti, spinotti)
f_{yk}	Resistenza caratteristica allo snervamento
f_{tk}	Resistenza caratteristica a rottura
f_{yd}	Resistenza di calcolo
f_{td}	Resistenza di calcolo a Rottura (Bulloni).
γ_s	Coefficiente parziale di sicurezza allo SLV del materiale.
γ_{M1}	Coefficiente parziale di sicurezza per instabilità.
γ_{M2}	Coefficiente parziale di sicurezza per sezioni tese indebolite.
γ_{M3,SLV}	Coefficiente parziale di sicurezza per scorrimento allo SLV (Bulloni).
γ_{M3,SLE}	Coefficiente parziale di sicurezza per scorrimento allo SLE (Bulloni).
γ_{M7}	Coefficiente parziale di sicurezza precarico di bulloni ad alta resistenza (Bulloni - NCnt = con serraggio NON controllato; Cnt = con serraggio controllato). [-] = parametro NON significativo per il materiale.
NOTE	[-] = Parametro non significativo per il materiale.

TENSIONI AMMISSIBILI ALLO SLE DEI VARI MATERIALI

Tensioni ammissibili allo SLE dei vari materiali			
Materiale	SL	Tensione di verifica	σ _{d,amm} [N/mm ²]
C25/30_B450C	Caratteristica(RARA)	Compressione Calcestruzzo	14,94
	Quasi permanente	Compressione Calcestruzzo	11,21

Tensioni ammissibili allo SLE dei vari materiali			
Materiale	SL	Tensione di verifica	$\sigma_{d,amm}$ [N/mm ²]
Acciaio B450C	Caratteristica(RARA)	Trazione Acciaio	360,00

LEGENDA:

- SL**
Stato limite di esercizio per cui si esegue la verifica.
- $\sigma_{d,amm}$**
Tensione ammissibile per la verifica.

TERRENI

												Terreni
N _{TRN}	γ_T	γ_{Ts}	K1			ϕ	c _u	c'	E _d	E _{cu}	A _{S-B}	ST_P
			K _{1X}	K _{1Y}	K _{1Z}							
	[N/m ³]	[N/m ³]	[N/cm ²]	[N/cm ²]	[N/cm ²]	[°]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		
Riporto												
T001	18 000	18 000	3	3	10	33	0,000	0,000	60	0	0,000	NO

LEGENDA:

- N_{TRN}**
Numero identificativo del terreno.
- γ_T**
Peso specifico del terreno.
- γ_{Ts}**
Peso specifico saturo del terreno.
- K1**
Valori della costante di Winkler riferita alla piastra Standard di lato b = 30 cm nelle direzioni degli assi del riferimento globale X (K_{1X}), Y (K_{1Y}), e Z (K_{1Z}).
- ϕ**
Angolo di attrito del terreno.
- c_u**
Coesione non drenata.
- c'**
Coesione efficace.
- E_d**
Modulo edometrico.
- E_{cu}**
Modulo elastico in condizione non drenate.
- A_{S-B}**
Parametro "A" di Skempton-Bjerrum per pressioni interstiziali.
- ST_P**
[SI]: Il terreno è usato nella valutazione delle spinte a tergo delle pareti/muri controterra; [NO]: Il terreno NON è usato nella valutazione delle spinte a tergo delle pareti/muri controterra.

SEZIONI ASTE

Sezioni aste																					
N _{id}	Tp	Label	Dimensioni										v	A	Area per Taglio		Inerzia				ΔΘI _{pr}
			B	H	Sp _w	L _w	Sp _{f,0}	L _{f,0}	Sp _{f,1}	L _{f,1}	L _{f,2}	L _{f,3}			A _{X,T}	A _{Y,T}	I _X	I _T	I _Y	I _{XY}	
			[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm ²]	[cm ²]	[cm ⁴]	[cm ⁴]	[cm ⁴]	[cm ⁴]	[°]	
001		20x20	20	20	-	-	-	-	-	-	-	-	4	400	333	333	13 333	22 496	13 333	0	0,00

LEGENDA:

- N_{id}**
Numero identificativo della sezione.
- Tp**
Tipo di sezione.
- Label**
Identificativo della sezione come indicato nelle carpenterie.
- B**
Base/Diametro/Raggio.
- H**
Altezza/Lato/Altezza di colmo.
- Sp_w**
Spessore anima.
- L_w**
Lunghezza anima.
- Sp_{f,0}**
Spessore ala 0.
- L_{f,0}**
Lunghezza ala 0.
- Sp_{f,1}**
Spessore ala 1.
- L_{f,1}**
Lunghezza ala 1.
- L_{f,2}**
Lunghezza ala 2.
- L_{f,3}**
Lunghezza ala 3.
- v**
Nel caso di sezioni poligonali, indica il numero dei vertici della sezione.
- A**
Area della sezione.
- $\Delta\theta_{I_{pr}}$**
Rotazione degli assi principali d'inerzia rispetto agli assi X, Y, espresse in gradi sessadecimali.
- Inerzia**
Inerzie della sezione rispetto agli assi.

SEZIONI PROFILATI IN ACCIAIO

Sezioni profilati in acciaio - parte I																			
N _{id}	Tp	Label	b	b ₁	h	t _f	t _{f1}	t _w	t _p	r _w	r _f	r _{w/f}	h _i	d	p _w	p _f	d _{sp,w}	d _{sp,f}	
			[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[%]	[%]	[mm]	[mm]
002		80x120x3	80,0	-	120,0	3,0	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
003		60x120x3	60,0	-	120,0	3,0	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
004		80x120x4	80,0	-	120,0	4,0	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
005		120x120x5	120,0	-	120,0	5,0	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-

LEGENDA:

- N_{id}**
Numero identificativo del profilato.
- Tp**
Tipo di profilato.
- Label**
Identificativo del profilato come indicato nelle carpenterie.
- b**
Base del profilato.
- b₁**
Seconda base (per profilati composti).
- h**
Altezza.
- t_f**
Spessore ala.
- t_{f1}**
Spessore seconda ala (per profilati composti).
- t_w**
Spessore anima.
- t_p**
Spessore piatto (per profilati composti).
- r_w**
Raggio anima.
- r_f**
Raggio ala.
- r_{w/f}**
Raggio anima/ala.
- h_i**
Altezza anima.
- d**
Altezza netta raccordi.
- p_w**
Pendenza anima.
- p_f**
Pendenza ala.
- d_{sp,w}**
Distanza spessore anima.
- d_{sp,f}**
Distanza spessore ala.

SEZIONI PROFILATI IN ACCIAIO

Sezioni profilati in acciaio - parte II

N _{id}	Tp	Label	Dir	TC	d _{x/y}	P _{abb}	A	A _v	I	W _{el,sup/dx}	W _{el,inf/sx}	W _{pl}	i	I _w	I _T	I _{xy}	α _{xy}
			X	-	[mm]	[mm]	[cm ²]	[cm ²]	[cm ⁴]	[cm ³]	[cm ³]	[cm ³]	[cm]	[cm ⁶]	[cm ⁴]	[cm ⁴]	[°]
002	□	80x120x3	X	-	-	0	12	6,98	238,4	39,7	39,7	47,6	4,53	0,000	0	0	0,0
			Y	-	-			4,66	127,0	31,8	31,8	35,9	3,30				
003	□	60x120x3	X	-	-	0	10	6,96	197,3	32,9	32,9	40,6	4,35	0,000	0	0	0,0
			Y	-	-			3,48	66,4	22,1	22,1	24,9	2,52				
004	□	80x120x4	X	-	-	0	15	9,22	309,0	51,5	51,5	62,2	4,49	0,000	0	0	0,0
			Y	-	-			6,14	163,6	40,9	40,9	46,8	3,26				
005	□	120x120x5	X	-	-	0	23	11,50	507,9	84,7	84,7	99,3	4,70	0,000	0	0	0,0
			Y	-	-			11,50	507,9	84,7	84,7	99,3	4,70				

LEGENDA:

N _{id}	Numero identificativo del profilato.
Tp	Tipo di profilato.
Label	Identificativo del profilato come indicato nelle carpenterie.
Dir	Direzione.
TC	Tipo collegamenti (per profilati composti). A = Abbottonati; R = Ravvicinati.
d _{x/y}	Distanza profilati lungo X/Y (per profilati composti).
P _{abb}	Passo abbottonatura (per profilati composti).
A	Area della sezione.
A _v	Area resistente a taglio.
I	Inerzia.
W _{el,sup/dx}	Modulo di resistenza elastica superiore/destra.
W _{el,inf/sx}	Modulo di resistenza elastica inferiore/sinistra.
W _{pl}	Modulo resistenza plastica.
i	Raggio inerzia
I _w	Inerzia settoriale.
I _T	Inerzia torsionale.
I _{xy}	Inerzia in XY.
α _{xy}	Rotazione assi inerzia.

ANALISI CARICHI

Analisi carichi

N _{id}	T. C.	Descrizione del Carico	Tipologie di Carico	Peso Proprio	Permanent NON Strutturale	Sovraccarico Accidentale	Carico Neve
				Descrizione	PP	Descrizione	SA
001	S	rete rampicanti	Carico Permanente Coperture accessibili solo per manutenzione	rete filo 5 maglia 10x10	31	rampicanti	300
002	S	porzione orizzontale		rete filo 5 maglia 10x10	31	vegetazione	300

LEGENDA:

N _{id}	Numero identificativo dell'analisi di carico.
T. C.	Identificativo del tipo di carico: [S] = Superficiale - [L] = Lineare - [C] = Concentrato.
PP, PNS, SA	Valori, rispettivamente, del Peso Proprio, del Sovraccarico Permanente NON strutturale, del Sovraccarico Accidentale. Secondo il tipo di carico indicato nella colonna "T.C." ("S" - "L" - "C"), i valori riportati nelle colonne "PP", "PNS" e "SA", sono espressi in [N/m ²] per carichi Superficiali, [N/m] per carichi Lineari, [N] per carichi Concentrati.

TIPOLOGIE DI CARICO

Tipologie di carico

N _{id}	Descrizione	F+E	+/- F	CDC	ψ ₀	ψ ₁	ψ ₂
0001	Carico Permanente	-	NO	Permanente	1,00	1,00	1,00
0002	Permanenti NON Strutturali	-	NO	Permanente	1,00	1,00	1,00
0003	Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	-	NO	Breve	0,50	0,20	0,00
0004	Pressione del Vento (+X)	-	NO	Istantanea	0,60	0,20	0,00
0005	Pressione del Vento (-X)	-	NO	Istantanea	0,60	0,20	0,00
0006	Pressione del Vento (+Y)	-	NO	Istantanea	0,60	0,20	0,00
0007	Pressione del Vento (-Y)	-	NO	Istantanea	0,60	0,20	0,00

LEGENDA:

N _{id}	Numero identificativo della Tipologia di Carico.
F+E	Indica se la tipologia di carico considerata è AGENTE con il sisma.
+/- F	Indica se la tipologia di carico è ALTERNATA (cioè considerata due volte con segno opposto) o meno.
CDC	Indica la classe di durata del carico.
	NOTA: dato significativo solo per elementi in materiale legnoso.
ψ ₀	Coefficiente riduttivo dei carichi allo SLU e SLE (carichi rari).
ψ ₁	Coefficiente riduttivo dei carichi allo SLE (carichi frequenti).
ψ ₂	Coefficiente riduttivo dei carichi allo SLE (carichi frequenti e quasi permanenti).

SLU: Non Sismica - Strutturale senza azioni geotecniche

SLU: Non Sismica - Strutturale senza azioni geotecniche

Id _{Comb}	CC 01	CC 02	CC 03	CC 04	CC 05	CC 06	CC 07
	Carico Permanente	Permanenti NON Strutturali	Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	Pressione del Vento (+X)	Pressione del Vento (-X)	Pressione del Vento (+Y)	Pressione del Vento (-Y)
01	1,00	0,80	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00
02	1,00	0,80	0,00	0,00	0,00	0,00	0,90
03	1,00	0,80	0,00	0,00	0,00	0,90	0,00

SLU: Non Sismica - Strutturale senza azioni geotecniche

Id_{Comb}	CC 01 Carico Permanente	CC 02 Permanenti NON Strutturali	CC 03 Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	CC 04 Pressione del Vento (+X)	CC 05 Pressione del Vento (-X)	CC 06 Pressione del Vento (+Y)	CC 07 Pressione del Vento (-Y)
04	1,00	0,80	0,00	0,00	0,90	0,00	0,00
05	1,00	0,80	0,00	0,90	0,00	0,00	0,00
06	1,00	0,80	1,50	0,00	0,00	0,00	0,00
07	1,00	0,80	1,50	0,00	0,00	0,00	0,90
08	1,00	0,80	1,50	0,00	0,00	0,90	0,00
09	1,00	0,80	1,50	0,00	0,90	0,00	0,00
10	1,00	0,80	1,50	0,90	0,00	0,00	0,00
11	1,00	0,80	0,00	1,50	0,00	0,00	0,00
12	1,00	0,80	0,75	0,00	0,00	0,00	0,00
13	1,00	0,80	0,75	1,50	0,00	0,00	0,00
14	1,00	0,80	0,00	0,00	1,50	0,00	0,00
15	1,00	0,80	0,75	0,00	1,50	0,00	0,00
16	1,00	0,80	0,00	0,00	0,00	1,50	0,00
17	1,00	0,80	0,75	0,00	0,00	1,50	0,00
18	1,00	0,80	0,00	0,00	0,00	0,00	1,50
19	1,00	0,80	0,75	0,00	0,00	0,00	1,50
20	1,30	0,80	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00
21	1,30	0,80	0,00	0,00	0,00	0,00	0,90
22	1,30	0,80	0,00	0,00	0,00	0,90	0,00
23	1,30	0,80	0,00	0,00	0,90	0,00	0,00
24	1,30	0,80	0,00	0,90	0,00	0,00	0,00
25	1,30	0,80	1,50	0,00	0,00	0,00	0,00
26	1,30	0,80	1,50	0,00	0,00	0,00	0,90
27	1,30	0,80	1,50	0,00	0,00	0,90	0,00
28	1,30	0,80	1,50	0,00	0,90	0,00	0,00
29	1,30	0,80	1,50	0,90	0,00	0,00	0,00
30	1,30	0,80	0,00	1,50	0,00	0,00	0,00
31	1,30	0,80	0,75	0,00	0,00	0,00	0,00
32	1,30	0,80	0,75	1,50	0,00	0,00	0,00
33	1,30	0,80	0,00	0,00	1,50	0,00	0,00
34	1,30	0,80	0,75	0,00	1,50	0,00	0,00
35	1,30	0,80	0,00	0,00	0,00	1,50	0,00
36	1,30	0,80	0,75	0,00	0,00	1,50	0,00
37	1,30	0,80	0,00	0,00	0,00	0,00	1,50
38	1,30	0,80	0,75	0,00	0,00	0,00	1,50
39	1,00	1,50	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00
40	1,00	1,50	0,00	0,00	0,00	0,00	0,90
41	1,00	1,50	0,00	0,00	0,00	0,90	0,00
42	1,00	1,50	0,00	0,00	0,90	0,00	0,00
43	1,00	1,50	0,00	0,90	0,00	0,00	0,00
44	1,00	1,50	1,50	0,00	0,00	0,00	0,00
45	1,00	1,50	1,50	0,00	0,00	0,00	0,90
46	1,00	1,50	1,50	0,00	0,00	0,90	0,00
47	1,00	1,50	1,50	0,00	0,90	0,00	0,00
48	1,00	1,50	1,50	0,90	0,00	0,00	0,00
49	1,00	1,50	0,00	1,50	0,00	0,00	0,00
50	1,00	1,50	0,75	0,00	0,00	0,00	0,00
51	1,00	1,50	0,75	1,50	0,00	0,00	0,00
52	1,00	1,50	0,00	0,00	1,50	0,00	0,00
53	1,00	1,50	0,75	0,00	1,50	0,00	0,00
54	1,00	1,50	0,00	0,00	0,00	1,50	0,00
55	1,00	1,50	0,75	0,00	0,00	1,50	0,00
56	1,00	1,50	0,00	0,00	0,00	0,00	1,50
57	1,00	1,50	0,75	0,00	0,00	0,00	1,50
58	1,30	1,50	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00
59	1,30	1,50	0,00	0,00	0,00	0,00	0,90
60	1,30	1,50	0,00	0,00	0,00	0,90	0,00
61	1,30	1,50	0,00	0,00	0,90	0,00	0,00
62	1,30	1,50	0,00	0,90	0,00	0,00	0,00
63	1,30	1,50	1,50	0,00	0,00	0,00	0,00
64	1,30	1,50	1,50	0,00	0,00	0,00	0,90
65	1,30	1,50	1,50	0,00	0,00	0,90	0,00
66	1,30	1,50	1,50	0,00	0,90	0,00	0,00
67	1,30	1,50	1,50	0,90	0,00	0,00	0,00
68	1,30	1,50	0,00	1,50	0,00	0,00	0,00
69	1,30	1,50	0,75	0,00	0,00	0,00	0,00
70	1,30	1,50	0,75	1,50	0,00	0,00	0,00
71	1,30	1,50	0,00	0,00	1,50	0,00	0,00
72	1,30	1,50	0,75	0,00	1,50	0,00	0,00
73	1,30	1,50	0,00	0,00	0,00	1,50	0,00
74	1,30	1,50	0,75	0,00	0,00	1,50	0,00
75	1,30	1,50	0,00	0,00	0,00	0,00	1,50
76	1,30	1,50	0,75	0,00	0,00	0,00	1,50

SLU: Non Sismica - Strutturale senza azioni geotecniche

Id_{Comb}	CC 01 Carico Permanente	CC 02 Permanenti NON Strutturali	CC 03 Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	CC 04 Pressione del Vento (+X)	CC 05 Pressione del Vento (-X)	CC 06 Pressione del Vento (+Y)	CC 07 Pressione del Vento (-Y)
--------------------------	--------------------------------------	---	--	---	---	---	---

LEGENDA:

Id_{Comb}
CC

Numero identificativo della Combinazione di Carico.
 Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.
 CC 01= Carico Permanente
 CC 02= Permanenti NON Strutturali
 CC 03= Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.
 CC 04= Pressione del Vento (+X)
 CC 05= Pressione del Vento (-X)
 CC 06= Pressione del Vento (+Y)
 CC 07= Pressione del Vento (-Y)

SERVIZIO(SLE): Caratteristica(RARA)**SERVIZIO(SLE): Caratteristica(RARA)**

Id_{Comb}	CC 01 Carico Permanente	CC 02 Permanenti NON Strutturali	CC 03 Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	CC 04 Pressione del Vento (+X)	CC 05 Pressione del Vento (-X)	CC 06 Pressione del Vento (+Y)	CC 07 Pressione del Vento (-Y)
01	1,00	1,00	1,00	0,00	0,00	0,00	0,00
02	1,00	1,00	1,00	0,00	0,00	0,00	0,60
03	1,00	1,00	1,00	0,00	0,00	0,60	0,00
04	1,00	1,00	1,00	0,00	0,60	0,00	0,00
05	1,00	1,00	1,00	0,60	0,00	0,00	0,00
06	1,00	1,00	0,50	0,00	0,00	0,00	0,00
07	1,00	1,00	0,50	1,00	0,00	0,00	0,00
08	1,00	1,00	0,50	0,00	1,00	0,00	0,00
09	1,00	1,00	0,50	0,00	0,00	1,00	0,00
10	1,00	1,00	0,50	0,00	0,00	0,00	1,00

LEGENDA:

Id_{Comb}
CC

Numero identificativo della Combinazione di Carico.
 Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.
 CC 01= Carico Permanente
 CC 02= Permanenti NON Strutturali
 CC 03= Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.
 CC 04= Pressione del Vento (+X)
 CC 05= Pressione del Vento (-X)
 CC 06= Pressione del Vento (+Y)
 CC 07= Pressione del Vento (-Y)

SERVIZIO(SLE): Frequente**SERVIZIO(SLE): Frequente**

Id_{Comb}	CC 01 Carico Permanente	CC 02 Permanenti NON Strutturali	CC 03 Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	CC 04 Pressione del Vento (+X)	CC 05 Pressione del Vento (-X)	CC 06 Pressione del Vento (+Y)	CC 07 Pressione del Vento (-Y)
01	1,00	1,00	0,20	0,00	0,00	0,00	0,00
02	1,00	1,00	0,00	0,20	0,00	0,00	0,00
03	1,00	1,00	0,00	0,00	0,20	0,00	0,00
04	1,00	1,00	0,00	0,00	0,00	0,20	0,00
05	1,00	1,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,20

LEGENDA:

Id_{Comb}
CC

Numero identificativo della Combinazione di Carico.
 Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.
 CC 01= Carico Permanente
 CC 02= Permanenti NON Strutturali
 CC 03= Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.
 CC 04= Pressione del Vento (+X)
 CC 05= Pressione del Vento (-X)
 CC 06= Pressione del Vento (+Y)
 CC 07= Pressione del Vento (-Y)

SERVIZIO(SLE): Quasi permanente**SERVIZIO(SLE): Quasi permanente**

Id_{Comb}	CC 01 Carico Permanente	CC 02 Permanenti NON Strutturali	CC 03 Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	CC 04 Pressione del Vento (+X)	CC 05 Pressione del Vento (-X)	CC 06 Pressione del Vento (+Y)	CC 07 Pressione del Vento (-Y)
01	1,00	1,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00

LEGENDA:

Id_{Comb}
CC

Numero identificativo della Combinazione di Carico.
 Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.
 CC 01= Carico Permanente
 CC 02= Permanenti NON Strutturali
 CC 03= Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.
 CC 04= Pressione del Vento (+X)
 CC 05= Pressione del Vento (-X)
 CC 06= Pressione del Vento (+Y)

SERVIZIO(SLE): Quasi permanente							
Id _{Comb}	CC 01 Carico Permanente	CC 02 Permanenti NON Strutturali	CC 03 Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	CC 04 Pressione del Vento (+X)	CC 05 Pressione del Vento (-X)	CC 06 Pressione del Vento (+Y)	CC 07 Pressione del Vento (-Y)
CC 07= Pressione del Vento (-Y)							

LIVELLI O PIANI

Livelli o piani														
Id _{Lv}	Descrizione	Z _{Lv}	H _{Lv}	Q _{ex,lv}	PR	Rd _{Tmp}	Massa del piano			Dir	G _{st}	G _{SLU}	G _{SLD}	R _{SLU}
		[m]	[m]	[m]			M _{L,Str} [N·s ² /m]	M _{L,SLU} [N·s ² /m]	M _{L,SLD} [N·s ² /m]		[m]	[m]	[m]	[m]
01	Piano Terra	0,00	7,10	7,10	-	NO	8 530	-	-	X	-9,01	0,00	0,00	0,00
										Y	-1,01	0,00	0,00	0,00
02	Fondazione	0,00		0,00	-	NO	11 392	-	-	X	-7,70	-6,64	-6,64	-
										Y	-1,28	-1,13	-1,13	-

LEGENDA:

Id_{Lv}	Numero identificativo del livello o piano.
Z_{Lv}	Quota di calpestio del livello o piano, relativa al sistema di riferimento globale X, Y, Z.
H_{Lv}	Altezza del livello o piano.
Q_{ex,lv}	Quota dell'estradosso dell'impalcato del livello o piano.
PR	Indica se l'impalcato (orizzontale) è considerato rigido nel calcolo: [SI] = Piano Rigido - [NO] = Piano non Rigido. In alternativa vedere tabella "Solai e Balconi" in quanto il comportamento rigido potrebbe essere stato assegnato ai singoli solai del livello.
Rd_{Tmp}	Per i piani con riduzione dei tamponamenti, sono state incrementate le azioni di calcolo per gli elementi verticali (pilastri e pareti) di un fattore 1,4: [SI] = Piano con riduzione dei tamponamenti - [NO] = Piano senza riduzione dei tamponamenti.
M_{L,Str}	Massa del piano valutata in condizioni statiche.
M_{L,SLU}	Massa del piano valutata allo SLU.
M_{L,SLD}	Massa del piano valutata allo SLD.
G_{st}	Coordinate del baricentro delle masse, valutate in condizioni statiche.
G_{SLU}	Coordinate del baricentro delle masse, valutate per SLU.
G_{SLD}	Coordinate del baricentro delle masse, valutate per SLD.
R_{SLU}	Coordinate del baricentro delle rigidezze, valutate per SLU.

GEOMETRIA - COPRIFERRI ELEMENTI CA

GEOMETRIA - COPRIFERRI ELEMENTI CA		
Elementi	C	Note
	[mm]	
Travi	35	(1)
Plinti	35	(1)

LEGENDA:

Elementi	Elementi in CA presenti nella struttura.
C	Valore del copriferro utilizzato ai fini della protezione delle armature dalla corrosione, da intendersi come lo spessore dello strato di calcestruzzo compreso tra il filo esterno della staffa ed il corrispondente bordo della sezione.
Note	(1) = il copriferro va inteso come lo spessore dello strato di calcestruzzo compreso tra il bordo della sezione dell'elemento ed il bordo esterno dell'armatura più esterna; (2) = il copriferro va inteso come lo spessore dello strato di calcestruzzo compreso tra il bordo della sezione dell'elemento e l'asse dell'armatura più esterna che lavora a flessione. Per le pareti, solette e platee, l'armatura principale e secondaria è ipotizzata come disposta sullo stesso livello; (3) = il copriferro va inteso come lo spessore dello strato di calcestruzzo compreso tra il bordo della sezione dell'elemento ed il bordo esterno dell'armatura più esterna che lavora a flessione. Per le pareti, solette e platee si assume che l'armatura secondaria sia disposta esternamente all'armatura principale.

NODI

Nodi									
Id _{Nd}	Dir	X, Y, Z	Vincolo Esterno		Cedimenti Impresi				Clc Fnd
			V. ex	R _s	R _θ	S	θ		
		[m]		[N/cm]	[N·m/rad]	[cm]	[rad]		
00001	X	-0,30	Plinto	17 400	3,3333 E+05	-	-		NO
	Y	0,00		15 300	2,7 E+05	-	-		
	Z	-0,20		40 000	3,4295 E+05	-	-		
00002	X	-0,30	nessuno	-	-	-	-		NO
	Y	0,00		-	-	-	-		
	Z	6,79		-	-	-	-		
00003	X	2,30	nessuno	-	-	-	-		NO
	Y	0,00		-	-	-	-		
	Z	7,10		-	-	-	-		
00004	X	4,90	nessuno	-	-	-	-		NO
	Y	0,00		-	-	-	-		
	Z	7,44		-	-	-	-		
00005	X	-0,30	Cerniera	infinita	-	-	-		NO
	Y	1,38		infinita	-	-	-		
	Z	6,85		infinita	-	-	-		
00006	X	2,30	Cerniera	infinita	-	-	-		NO
	Y	1,38		infinita	-	-	-		
	Z	7,16		infinita	-	-	-		
00007	X	-0,30	nessuno	-	-	-	-		NO
	Y	0,00		-	-	-	-		
	Z	2,43		-	-	-	-		
00008	X	2,30	nessuno	-	-	-	-		NO
	Y	0,00		-	-	-	-		
	Z	2,43		-	-	-	-		
00009	X	4,90	nessuno	-	-	-	-		NO
	Y	0,00		-	-	-	-		
	Z	2,43		-	-	-	-		
00010	X	2,30	nessuno	-	-	-	-		NO
	Y	0,00		-	-	-	-		

Id _{Nd}	Dir	X, Y, Z	Vincolo Esterno			Cedimenti Impresi		Clc Fnd
			V. ex	R _s	R _θ	S	Θ	
		[m]		[N/cm]	[N-m/rad]	[cm]	[rad]	
	Z	4,79		-	-	-	-	
00011	X	4,90	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	0,00		-	-	-	-	
	Z	4,79		-	-	-	-	
00012	X	-0,30	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	0,00		-	-	-	-	
	Z	4,79		-	-	-	-	
00013	X	2,30	Plinto	17 400	3,3333 E+05	-	-	NO
	Y	0,00		15 300	2,7 E+05	-	-	
	Z	-0,20		40 000	3,4295 E+05	-	-	
00014	X	-7,05	Plinto	13 200	1,6133 E+05	-	-	NO
	Y	-1,18		13 200	1,6133 E+05	-	-	
	Z	-0,20		30 250	1,808 E+05	-	-	
00015	X	-4,00	Plinto	13 200	1,6133 E+05	-	-	NO
	Y	-1,18		13 200	1,6133 E+05	-	-	
	Z	-0,20		30 250	1,808 E+05	-	-	
00016	X	-7,05	Cerniera	infinita	-	-	-	NO
	Y	0,22		infinita	-	-	-	
	Z	4,46		infinita	-	-	-	
00017	X	-7,05	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	-1,18		-	-	-	-	
	Z	1,76		-	-	-	-	
00018	X	-4,00	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	-1,18		-	-	-	-	
	Z	1,76		-	-	-	-	
00019	X	-10,94	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	-1,18		-	-	-	-	
	Z	1,76		-	-	-	-	
00020	X	-4,00	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	-1,18		-	-	-	-	
	Z	3,26		-	-	-	-	
00021	X	-7,05	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	-1,18		-	-	-	-	
	Z	3,26		-	-	-	-	
00022	X	-10,94	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	-1,18		-	-	-	-	
	Z	3,26		-	-	-	-	
00023	X	-7,05	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	-1,18		-	-	-	-	
	Z	4,46		-	-	-	-	
00024	X	-4,00	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	-1,18		-	-	-	-	
	Z	4,46		-	-	-	-	
00025	X	-10,94	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	-1,18		-	-	-	-	
	Z	4,46		-	-	-	-	
00026	X	-10,95	Cerniera	infinita	-	-	-	NO
	Y	0,22		infinita	-	-	-	
	Z	4,46		infinita	-	-	-	
00027	X	-24,89	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	-2,86		-	-	-	-	
	Z	4,40		-	-	-	-	
00028	X	-22,07	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	-2,86		-	-	-	-	
	Z	4,40		-	-	-	-	
00029	X	-19,25	Incastro	infinita	infinita	-	-	NO
	Y	-2,86		infinita	infinita	-	-	
	Z	-0,20		infinita	infinita	-	-	
00030	X	-19,25	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	-2,86		-	-	-	-	
	Z	4,40		-	-	-	-	
00031	X	-15,72	Incastro	infinita	infinita	-	-	NO
	Y	-2,86		infinita	infinita	-	-	
	Z	-0,20		infinita	infinita	-	-	
00032	X	-15,72	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	-2,86		-	-	-	-	
	Z	6,65		-	-	-	-	
00033	X	-12,64	Plinto	13 200	1,6133 E+05	-	-	NO
	Y	-2,86		13 200	1,6133 E+05	-	-	
	Z	-0,20		30 250	1,808 E+05	-	-	
00034	X	-12,64	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	-2,86		-	-	-	-	
	Z	6,65		-	-	-	-	
00035	X	-15,72	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	-2,86		-	-	-	-	
	Z	4,46		-	-	-	-	
00036	X	-19,25	Cerniera	infinita	-	-	-	NO
	Y	-1,72		infinita	-	-	-	
	Z	4,35		infinita	-	-	-	
00037	X	-15,74	Cerniera	infinita	-	-	-	NO
	Y	-0,92		infinita	-	-	-	
	Z	6,71		infinita	-	-	-	
00038	X	-12,64	nessuno	-	-	-	-	NO

								Nodi
Id _{Nd}	Dir	X, Y, Z	Vincolo Esterno			Cedimenti Impressi		Clc Fnd
			V. ex	R _S	R _Θ	S	Θ	
		[m]		[N/cm]	[N-m/rad]	[cm]	[rad]	
	Y	-2,86		-	-	-	-	
	Z	4,52		-	-	-	-	
00039	X	-12,66	Cerniera	infinita	-	-	-	NO
	Y	-0,92		infinita	-	-	-	
	Z	6,71		infinita	-	-	-	
00040	X	-15,72	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	-2,86		-	-	-	-	
	Z	2,46		-	-	-	-	
00041	X	-12,64	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	-2,86		-	-	-	-	
	Z	2,46		-	-	-	-	
00042	X	-19,25	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	-2,86		-	-	-	-	
	Z	2,46		-	-	-	-	
00043	X	-22,07	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	-2,86		-	-	-	-	
	Z	2,46		-	-	-	-	
00044	X	-24,89	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	-2,86		-	-	-	-	
	Z	2,46		-	-	-	-	
00045	X	-19,02	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	-4,10		-	-	-	-	
	Z	3,46		-	-	-	-	
00046	X	-19,02	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	-2,37		-	-	-	-	
	Z	3,46		-	-	-	-	
00047	X	-15,86	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	-4,10		-	-	-	-	
	Z	3,46		-	-	-	-	
00048	X	-15,86	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	-2,38		-	-	-	-	
	Z	3,46		-	-	-	-	
00049	X	-19,02	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	-2,86		-	-	-	-	
	Z	3,56		-	-	-	-	
00050	X	-15,86	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	-2,86		-	-	-	-	
	Z	3,56		-	-	-	-	
00051	X	-15,72	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	-2,86		-	-	-	-	
	Z	3,56		-	-	-	-	
00052	X	-19,25	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	-2,86		-	-	-	-	
	Z	3,56		-	-	-	-	
00053	X	4,90	Plinto	17 400	3,3333 E+05	-	-	NO
	Y	0,00		15 300	2,7 E+05	-	-	
	Z	-0,20		40 000	3,4295 E+05	-	-	
00054	X	-10,94	Plinto	13 200	1,6133 E+05	-	-	NO
	Y	-1,18		13 200	1,6133 E+05	-	-	
	Z	-0,20		30 250	1,808 E+05	-	-	
00055	X	-22,07	Plinto	13 200	1,6133 E+05	-	-	NO
	Y	-2,86		13 200	1,6133 E+05	-	-	
	Z	-0,20		30 250	1,808 E+05	-	-	
00056	X	-24,89	Plinto	13 200	1,6133 E+05	-	-	NO
	Y	-2,86		13 200	1,6133 E+05	-	-	
	Z	-0,20		30 250	1,808 E+05	-	-	
00057	X	4,90	Cerniera	infinita	-	-	-	NO
	Y	1,38		infinita	-	-	-	
	Z	7,50		infinita	-	-	-	
00058	X	-4,00	Cerniera	infinita	-	-	-	NO
	Y	0,22		infinita	-	-	-	
	Z	4,46		infinita	-	-	-	
00059	X	-22,08	Cerniera	infinita	-	-	-	NO
	Y	-1,72		infinita	-	-	-	
	Z	4,35		infinita	-	-	-	
00060	X	-24,89	Cerniera	infinita	-	-	-	NO
	Y	-1,72		infinita	-	-	-	
	Z	4,35		infinita	-	-	-	

LEGENDA:

Id_{Nd}	Identificativo del nodo.
X, Y, Z	Coordinate del nodo rispetto al riferimento globale X, Y, Z.
V. ex	Descrizione del tipo di vincolo esterno presente sul nodo.
R_S, R_Θ	Valori di rigidezza del vincolo riferiti agli assi globali: R _S indica i valori di rigidezza alla traslazione lungo gli assi X, Y e Z, mentre R _Θ indica i valori di rigidezza alla rotazione intorno agli assi X, Y, e Z.
S, Θ	Valori di spostamenti/rotazioni del nodo riferiti agli assi globali: S indica i valori di spostamento lungo gli assi X, Y, e Z, mentre Θ indica i valori di rotazione intorno agli assi X, Y, e Z.
Clc Fnd	[Si] = elemento progettato attraverso una modalità di rispetto della Gerarchia delle Resistenze per le Fondazioni. [No] = elemento progettato con le sollecitazioni ottenute dall'analisi (senza nessuna modalità di rispetto della Gerarchia delle Resistenze per le Fondazioni).

TRAVI IN ELEVAZIONE

Travi in elevazione

Id _{Tr}	L _{Li}	Sezione				V. Int.		Stz	Note	Mt r l	AA / C IS	Nd i	Nd f	Dis _j	Q _{LLI}		Clc Fnd	Pr/ Sc
		Id _{Sz}	Tp	Label	Rtz	Iniz.	Fin.								Iniz	Fin.		
	[m]				[°ssdc]									[m]	[m]	[m]		
Piano Terra					Travata: Piano Terra													
Trave Acciaio 9-15a	1,38	002	□	80x120x3	0,00	S;S;S;S;N; N	S;S;S;S;N; N	-		00 3	-	00 02	00 05	1,38	6,79	6,79	NO	-
Trave Acciaio 10-16a	1,38	002	□	80x120x3	0,00	S;S;S;S;N; N	S;S;S;S;N; N	-		00 3	-	00 03	00 06	1,38	7,10	7,10	NO	-
Trave Acciaio 11-17a	1,38	002	□	80x120x3	0,00	S;S;S;S;N; N	S;S;S;S;N; N	-		00 3	-	00 04	00 07	1,38	7,44	7,44	NO	-
Trave Acciaio 9-10	2,62	003	□	60x120x3	0,00	S;S;S;S;N; N	S;S;S;S;N; N	-		00 3	-	00 02	00 03	2,62	6,79	7,10	NO	-
Trave Acciaio 10-11	2,62	003	□	60x120x3	0,00	S;S;S;S;N; N	S;S;S;S;N; N	-		00 3	-	00 03	00 04	2,62	7,10	7,44	NO	-
Trave Acciaio 9-10	2,60	003	□	60x120x3	0,00	S;S;S;S;N; N	S;S;S;S;N; N	-		00 3	-	00 07	00 08	2,60	2,37	2,37	NO	-
Trave Acciaio 10-11	2,60	003	□	60x120x3	0,00	S;S;S;S;N; N	S;S;S;S;N; N	-		00 3	-	00 08	00 09	2,60	2,37	2,37	NO	-
Trave Acciaio 10-11	2,60	003	□	60x120x3	0,00	S;S;S;S;N; N	S;S;S;S;N; N	-		00 3	-	00 10	00 11	2,60	4,73	4,73	NO	-
Trave Acciaio 9-10	2,60	003	□	60x120x3	0,00	S;S;S;S;N; N	S;S;S;S;N; N	-		00 3	-	00 12	00 10	2,60	4,73	4,73	NO	-
Trave Acciaio 6-12a	1,40	002	□	80x120x3	0,00	S;S;S;S;N; N	S;S;S;S;N; N	-		00 3	-	00 25	00 26	1,40	4,46	4,40	NO	-
Trave Acciaio 7-13a	1,40	002	□	80x120x3	0,00	S;S;S;S;N; N	S;S;S;S;N; N	-		00 3	-	00 23	00 16	1,40	4,40	4,40	NO	-
Trave Acciaio 8-14a	1,40	002	□	80x120x3	0,00	S;S;S;S;N; N	S;S;S;S;N; N	-		00 3	-	00 24	00 58	1,40	4,46	4,40	NO	-
Trave Acciaio 6-7	3,90	003	□	60x120x3	0,00	S;S;S;S;N; N	S;S;S;S;N; N	-		00 3	-	00 25	00 23	3,90	4,40	4,40	NO	-
Trave Acciaio 7-8	3,05	003	□	60x120x3	0,00	S;S;S;S;N; N	S;S;S;S;N; N	-		00 3	-	00 23	00 24	3,05	4,40	4,40	NO	-
Trave Acciaio 6-7	3,90	003	□	60x120x3	0,00	S;S;S;S;N; N	S;S;S;S;N; N	-		00 3	-	00 19	00 17	3,90	1,70	1,70	NO	-
Trave Acciaio 7-8	3,05	003	□	60x120x3	0,00	S;S;S;S;N; N	S;S;S;S;N; N	-		00 3	-	00 17	00 18	3,05	1,70	1,70	NO	-
Trave Acciaio 7-8	3,05	003	□	60x120x3	0,00	S;S;S;S;N; N	S;S;S;S;N; N	-		00 3	-	00 21	00 20	3,05	3,20	3,20	NO	-
Trave Acciaio 6-7	3,90	003	□	60x120x3	0,00	S;S;S;S;N; N	S;S;S;S;N; N	-		00 3	-	00 22	00 21	3,90	3,20	3,20	NO	-
Trave Acciaio 1-9a	1,14	002	□	80x120x3	0,00	S;S;S;S;N; N	S;S;S;S;N; N	-		00 3	-	00 27	00 60	1,14	4,46	4,41	NO	-
Trave Acciaio 4-5	3,08	003	□	60x120x3	0,00	S;S;S;S;N; N	S;S;S;S;N; N	-		00 3	-	00 35	00 38	3,08	4,40	4,40	NO	-
Trave Acciaio 1-2	2,81	003	□	60x120x3	0,00	S;S;S;S;N; N	S;S;S;S;N; N	-		00 3	-	00 27	00 28	2,82	4,40	4,40	NO	-
Trave Acciaio 2-3	2,83	003	□	60x120x3	0,00	S;S;S;S;N; N	S;S;S;S;N; N	-		00 3	-	00 28	00 30	2,83	4,40	4,40	NO	-
Trave Acciaio 2-8a	1,14	002	□	80x120x3	0,00	S;S;S;S;N; N	S;S;S;S;N; N	-		00 3	-	00 28	00 59	1,14	4,46	4,41	NO	-
Trave Acciaio 3-7a	1,14	002	□	80x120x3	0,00	S;S;S;S;N; N	S;S;S;S;N; N	-		00 3	-	00 30	00 36	1,14	4,46	4,41	NO	-
Trave Acciaio 4-10a	1,94	002	□	80x120x3	0,00	S;S;S;S;N; N	S;S;S;S;N; N	-		00 3	-	00 32	00 37	1,94	6,65	6,65	NO	-
Trave Acciaio 5-11a	1,94	002	□	80x120x3	0,00	S;S;S;S;N; N	S;S;S;S;N; N	-		00 3	-	00 34	00 39	1,94	6,65	6,65	NO	-
Trave Acciaio 3-4	3,53	003	□	60x120x3	0,00	S;S;S;S;N; N	S;S;S;S;N; N	-		00 3	-	00 30	00 35	3,53	4,40	4,40	NO	-
Trave Acciaio 4-5	3,08	003	□	60x120x3	0,00	S;S;S;S;N; N	S;S;S;S;N; N	-		00 3	-	00 32	00 34	3,08	6,65	6,65	NO	-
Trave Acciaio 4-5	3,08	003	□	60x120x3	0,00	S;S;S;S;N; N	S;S;S;S;N; N	-		00 3	-	00 40	00 41	3,08	2,40	2,40	NO	-
Trave Acciaio 1-2	2,82	003	□	60x120x3	0,00	S;S;S;S;N; N	S;S;S;S;N; N	-		00 3	-	00 44	00 43	2,82	2,40	2,40	NO	-
Trave Acciaio 2-3	2,83	003	□	60x120x3	0,00	S;S;S;S;N; N	S;S;S;S;N; N	-		00 3	-	00 43	00 42	2,83	2,40	2,40	NO	-
Trave Acciaio 4a-4	0,14	004	□	80x120x4	0,00	S;S;S;S;S; N	S;S;S;S;N; N	-		00 3	-	00 50	00 51	0,14	3,50	3,50	NO	-
Trave Acciaio 3a-6a	0,49	004	□	80x120x4	0,00	S;S;S;S;S; N	S;S;S;S;N; N	-	elemento a sbalzo	00 3	-	00 49	00 46	0,50	3,40	3,40	NO	-
Trave Acciaio 4a-5a	0,49	004	□	80x120x4	0,00	S;S;S;S;S; N	S;S;S;S;N; N	-	elemento a sbalzo	00 3	-	00 50	00 48	0,50	3,40	3,40	NO	-
Trave Acciaio 3-3a	0,23	004	□	80x120x4	0,00	S;S;S;S;N; N	S;S;S;S;S; S	-		00 3	-	00 52	00 49	0,23	3,50	3,50	NO	-
Trave Acciaio 3a-4a	3,16	004	□	80x120x4	0,00	S;S;S;S;S; N	S;S;S;S;S; S	-		00 3	-	00 49	00 50	3,16	3,50	3,50	NO	-
Trave Acciaio 1a-4a	1,24	004	□	80x120x4	0,00	S;S;S;S;N; N	S;S;S;S;S; S	-	elemento a sbalzo	00 3	-	00 47	00 50	1,25	3,40	3,40	NO	-
Trave Acciaio 2a-3a	1,24	004	□	80x120x4	0,00	S;S;S;S;N; N	S;S;S;S;S; S	-	elemento a sbalzo	00 3	-	00 45	00 49	1,24	3,40	3,40	NO	-
Fondazione					Travata: Trave 1-2													
Trave 1-2	2,88	001	▣	20x20	0,00	S;S;S;S;S; S	S;S;S;S;S; S	-		00 1	PC A	00 56	00 55	2,82	-0,3 0	-0,3 0	NO	-
Fondazione					Travata: Trave 6-7-8													
Trave 6-7	3,90	001	▣	20x20	0,00	S;S;S;S;S; S	S;S;S;S;S; S	-		00 1	PC A	00 54	00 14	3,90	-0,3 0	-0,3 0	NO	-
Trave 7-8	3,05	001	▣	20x20	0,00	S;S;S;S;S; S	S;S;S;S;S; S	-		00 1	PC A	00 14	00 15	3,05	-0,3 0	-0,3 0	NO	-

Travi in elevazione																		
Id _{Tr}	L _{LI}	Sezione				V. Int.		Stz	Note	Mt rl	AA /C IS	Nd i	Nd f	Dis- j	Q _{LLI}		Clc Fnd	Pr/ Sc
		Id _{Sz}	Tp	Label	Rtz	Iniz.	Fin.								Iniz .	Fin.		
	[m]				[°ssdc]									[m]	[m]	[m]		
Fondazione		Travata: Trave 9-10-11																
Trave 9-10	2,60	001	▣	20x20	0,00	S;S;S;S;S	S;S;S;S;S	-		00 1	PC A	00 01	00 13	2,60	-0,3 0	-0,3 0	NO	-
Trave 10-11	2,60	001	▣	20x20	0,00	S;S;S;S;S	S;S;S;S;S	-		00 1	PC A	00 00	00 53	2,60	-0,3 0	-0,3 0	NO	-

LEGENDA:

- Id_{Tr}

Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
- L_{LI}

Lunghezza libera d'Inflessione.
- Id_{Sz}

Identificativo della sezione, nella relativa tabella.
- TP

Tipo di sezione.
- Label

Identificativo della sezione, come indicato nelle carpenterie.
- Rtz

Angolo di rotazione della sezione.
- V. Int.

Identificativo delle condizioni di vincolo agli estremi inferiore e superiore del pilastro, costituito da sei caratteri. I primi tre, sono relativi alla traslazione rispettivamente lungo gli assi 1, 2 e 3, mentre i secondi tre sono relativi rispettivamente alla rotazione intorno agli assi 1, 2 e 3 (Assi 1, 2, 3: riferimento locale). Il carattere " S " o " N " indica se il vincolo allo spostamento/rotazione è presente o assente.
- Stz

Tipo di situazione: [F] = di Fatto (Esistente); [P] = di Progetto (Nuovo).
- Note

Nota relativa alla verifica di deformabilità delle travi in acciaio e in legno.
Se presente "elemento a sbalzo" = la freccia viene valutata nell'ipotesi di trave a mensola; altrimenti la freccia viene valutata nell'ipotesi di trave appoggiata-appoggiata.
- Mtrl

Identificativo del materiale.
- AA/CIS

Identificativo dell'aggressività dell'ambiente o della classe di servizio:
Aggressività dell'ambiente: [PCA] = "Ordinario"; [MDA] = "Aggressivo"; [MLA] = "Molto aggressivo";
Classe di servizio: [1] = Ambiente con umidità bassa - [2] = Ambiente con umidità media - [3] = Ambiente con umidità alta.
- Nd_i

Identificativo del nodo iniziale, nella relativa tabella.
- Nd_f

Identificativo del nodo finale, nella relativa tabella.
- Dis-_{i-j}

Distanza tra il nodo iniziale e finale.
- Q_{LLI}

Quota agli estremi iniziale e finale del tratto di trave libero d'inflettersi (Lunghezza Libera d'Inflessione), valutata rispetto al livello (piano) di appartenenza.
- Clc Fnd

[Si] = elemento progettato attraverso una modalità di rispetto della Gerarchia delle Resistenze per le Fondazioni. [No] = elemento progettato con le sollecitazioni ottenute dall'analisi (senza nessuna modalità di rispetto della Gerarchia delle Resistenze per le Fondazioni).
- Pr/Sc

Indica se l'elemento strutturale è incluso nel modello per il calcolo delle azioni sismiche. [1] = non incluso; [-] = incluso.

PILASTRI

Pilastri																	
N _{id}	Lv	L _{LI}	Id _{Sz}	Tp	Sezione		V. Int.		Mt rl	AA /C IS	Nod		Dis _{i-j}	Q _{LLI}		Clc Fnd	Pr/ Sc
					Label	Rtz	Inf.	Sup.			Inf.	Sup.		Inf.	Sup.		
		[m]				[°ssdc]							[m]	[m]	[m]		
9 (c)	01	2,00	005	▣	120x120x5	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	00 3	-	0012	0002	2,00	4,79	6,79	NO	-
10 (c)	01	2,31	005	▣	120x120x5	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	00 3	-	0010	0003	2,31	4,79	7,10	NO	-
11 (c)	01	2,65	005	▣	120x120x5	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	00 3	-	0011	0004	2,65	4,79	7,44	NO	-
10 (a)	01	2,63	005	▣	120x120x5	0,00	S;S;S;S;50;5 0	S;S;S;S;S;S	00 3	-	0013	0008	2,63	-0,20	2,43	NO	-
9 (a)	01	2,63	005	▣	120x120x5	0,00	S;S;S;S;50;5 0	S;S;S;S;S;S	00 3	-	0001	0007	2,63	-0,20	2,43	NO	-
11 (a)	01	2,63	005	▣	120x120x5	0,00	S;S;S;S;50;5 0	S;S;S;S;S;S	00 3	-	0053	0009	2,63	-0,20	2,43	NO	-
9 (b)	01	2,37	005	▣	120x120x5	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	00 3	-	0007	0012	2,37	2,43	4,79	NO	-
11 (b)	01	2,37	005	▣	120x120x5	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	00 3	-	0009	0011	2,37	2,43	4,79	NO	-
10 (b)	01	2,37	005	▣	120x120x5	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	00 3	-	0008	0010	2,37	2,43	4,79	NO	-
7 (a)	01	1,96	005	▣	120x120x5	0,00	S;S;S;S;50;5 0	S;S;S;S;S;S	00 3	-	0014	0017	1,96	-0,20	1,76	NO	-
7 (b)	01	1,50	005	▣	120x120x5	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	00 3	-	0017	0021	1,50	1,76	3,26	NO	-
6 (c)	01	1,20	005	▣	120x120x5	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	00 3	-	0022	0025	1,20	3,26	4,46	NO	-
7 (c)	01	1,20	005	▣	120x120x5	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	00 3	-	0021	0023	1,20	3,26	4,46	NO	-
8 (c)	01	1,20	005	▣	120x120x5	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	00 3	-	0020	0024	1,20	3,26	4,46	NO	-
6 (a)	01	1,96	005	▣	120x120x5	0,00	S;S;S;S;50;5 0	S;S;S;S;S;S	00 3	-	0054	0019	1,96	-0,20	1,76	NO	-
6 (b)	01	1,50	005	▣	120x120x5	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	00 3	-	0019	0022	1,50	1,76	3,26	NO	-
8 (a)	01	1,96	005	▣	120x120x5	0,00	S;S;S;S;50;5 0	S;S;S;S;S;S	00 3	-	0015	0018	1,96	-0,20	1,76	NO	-
8 (b)	01	1,50	005	▣	120x120x5	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	00 3	-	0018	0020	1,50	1,76	3,26	NO	-
1 (b)	01	1,94	005	▣	120x120x5	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	00 3	-	0044	0027	1,94	2,46	4,40	NO	-
2 (b)	01	1,94	005	▣	120x120x5	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	00 3	-	0043	0028	1,94	2,46	4,40	NO	-
3 (c)	01	0,84	005	▣	120x120x5	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	00 3	-	0052	0030	0,84	3,56	4,40	NO	-
4 (d)	01	2,19	005	▣	120x120x5	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	00 3	-	0035	0032	2,19	4,46	6,65	NO	-

Pilastri																	
N _{id}	Lv	L _{Li}	Sezione				V. Int.		Mt rl	AA /C IS	Nod		Dis _{i-j}	Q _{LLI}		Clc Fnd	Pr/ Sc
			Id _{Sz}	Tp	Label	Rtz	Inf.	Sup.			Inf.	Sup.		Inf.	Sup.		
		[m]				[°ssdc]							[m]	[m]	[m]		
5 (c)	01	2,13	005	□	120x120x5	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	00 3	-	0038	0034	2,13	4,52	6,65	NO	-
4 (c)	01	0,90	005	□	120x120x5	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	00 3	-	0051	0035	0,90	3,56	4,46	NO	-
5 (b)	01	2,06	005	□	120x120x5	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	00 3	-	0041	0038	2,06	2,46	4,52	NO	-
1 (a)	01	2,66	005	□	120x120x5	0,00	S;S;S;S;50;5 0	S;S;S;S;S;S	00 3	-	0056	0044	2,66	-0,20	2,46	NO	-
2 (a)	01	2,66	005	□	120x120x5	0,00	S;S;S;S;50;5 0	S;S;S;S;S;S	00 3	-	0055	0043	2,66	-0,20	2,46	NO	-
3 (a)	01	2,66	005	□	120x120x5	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	00 3	-	0029	0042	2,66	-0,20	2,46	NO	-
5 (a)	01	2,66	005	□	120x120x5	0,00	S;S;S;S;50;5 0	S;S;S;S;S;S	00 3	-	0033	0041	2,66	-0,20	2,46	NO	-
4 (a)	01	2,66	005	□	120x120x5	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	00 3	-	0031	0040	2,66	-0,20	2,46	NO	-
3 (b)	01	1,10	005	□	120x120x5	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	00 3	-	0042	0052	1,10	2,46	3,56	NO	-
4 (b)	01	1,10	005	□	120x120x5	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	00 3	-	0040	0051	1,10	2,46	3,56	NO	-

LEGENDA:

N _{id}	Numero identificativo della pilastrata. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della pilastrata al livello considerato.
Lv	Identificativo del livello, nella relativa tabella.
L _{LI}	Lunghezza libera d'Inflessione.
Id _{Sz}	Identificativo della sezione, nella relativa tabella.
Tp	Tipo di sezione.
Label	Identificativo della sezione, come indicato nelle carpenterie.
Rtz	Angolo di rotazione della sezione.
V. Int.	Identificativo delle condizioni di vincolo agli estremi inferiore e superiore del pilastro, costituito da sei caratteri. I primi tre, sono relativi alla traslazione rispettivamente lungo gli assi 1, 2 e 3, mentre i secondi tre sono relativi rispettivamente alla rotazione intorno agli assi 1, 2 e 3 (Assi 1, 2, 3: riferimento locale). Il carattere " S " o " N " indica se il vincolo allo spostamento/rotazione è presente o assente.
M _{trI}	Identificativo del materiale.
AA/CIS	Identificativo dell'aggressività dell'ambiente o della classe di servizio: Aggressività dell'ambiente: [PCA] = "Ordinario"; [MDA] = "Aggressivo"; [MLA] = "Molto aggressivo"; Classe di servizio: [1] = Ambiente con umidità bassa - [2] = Ambiente con umidità media - [3] = Ambiente con umidità alta.
Nod	Identificativo del nodo nella relativa tabella.
Dis _{i-1}	Distanza tra il nodo iniziale e finale.
Q _{LLI}	Quota agli estremi inferiore e superiore del tratto di elemento libero d'inflettersi (Lunghezza Libera d'Inflessione), valutata rispetto al livello (piano) di appartenenza.
Clc Fnd	[Si] = elemento progettato attraverso una modalità di rispetto della Gerarchia delle Resistenze per le Fondazioni. [No] = elemento progettato con le sollecitazioni ottenute dall'analisi (senza nessuna modalità di rispetto della Gerarchia delle Resistenze per le Fondazioni).
Pr/Sc	Indica se l'elemento strutturale è incluso nel modello per il calcolo delle azioni sismiche. [1] = non incluso; [-] = incluso.

PLINTI

Plinti																		
N _{id}	Lv	Tp	PosPil	TpEcc	Posizione Pilastro		Dimensioni					Rtz	Mtrl	Id _{Ter}	C _{rid,v}	C _{rid,h}	Q _{b,pil}	PP
					Off.X	Off.Y	Lng	Lrg	H _{plin,tot}	Tb	Dlt							
					[cm]	[cm]	[m]	[m]	[m]	[cm]	[cm]	[°ssdc]					[m]	[N]
01	Fon dazi one	B	C	C	0,00	0,00	0,60	0,60	0,60	0,60	0,03	0,00	001	T001	0,473	1,000	-0,20	5 400
02	Fon dazi one	B	C	C	0,00	0,00	0,60	0,60	0,60	0,60	0,03	0,00	001	T001	0,473	1,000	-0,20	5 400
05	Fon dazi one	B	C	C	0,00	0,00	0,60	0,60	0,60	0,60	0,03	0,00	001	T001	0,473	1,000	-0,20	5 400
06	Fon dazi one	B	C	C	0,00	0,00	0,60	0,60	0,60	0,60	0,03	0,00	001	T001	0,473	1,000	-0,20	5 400
07	Fon dazi one	B	C	C	0,00	0,00	0,60	0,60	0,60	0,60	0,03	0,00	001	T001	0,473	1,000	-0,20	5 400
08	Fon dazi one	B	C	C	0,00	0,00	0,60	0,60	0,60	0,60	0,03	0,00	001	T001	0,473	1,000	-0,20	5 400
09	Fon dazi one	B	C	C	0,00	0,00	0,70	0,80	0,60	0,60	0,03	0,00	001	T001	0,444	1,000	-0,20	8 400
10	Fon dazi one	B	C	C	0,00	0,00	0,70	0,80	0,60	0,60	0,03	0,00	001	T001	0,444	1,000	-0,20	8 400
11	Fon dazi one	B	C	C	0,00	0,00	0,70	0,80	0,60	0,60	0,03	0,00	001	T001	0,444	1,000	-0,20	8 400

LEGENDA:

N _{id}	Numero identificativo del plinto.
Lv	Livello o piano di appartenenza dell'elemento strutturale.
Tp	Tipo di plinto per il calcolo delle armature: A = Plinto Alto (modello "strut and tie"); B = Plinto Basso (modello "a mensola")
PosPil	Posizione del pilastro rispetto al plinto: C = Centrato; E = Eccentrico; Z = Zoppo (coincidente con uno dei lati o degli spigoli del plinto)

Plinti																		
N _{id}	Lv	Tp	PosPil	TpEcc	Posizione Pilastro		Dimensioni					Rtz	Mtrl	Id _{Ter}	C _{rid,v}	C _{rid,h}	Q _{b,pil}	PP
					Off.X	Off.Y	Lng	Lrg	H _{plin,tot}	Tb	Dlt							
					[cm]	[cm]	[m]	[m]	[m]	[cm]	[cm]	[°ssdc]					[m]	[N]
TpEcc					Tipo di Eccentricità del Pilastro appartenente al Plinto: C = Centrato; N = lato superiore; S = lato inferiore; W = lato sinistro; E = lato destro; NW = spigolo superiore destro; NE = spigolo superiore sinistro; SW = spigolo inferiore destro; SE = spigolo inferiore sinistro; P = Personalizzato/Generico													
Off.X					Distanza tra il baricentro del pilastro ed il baricentro dell'impronta del plinto in direzione X													
Off.Y					Distanza tra il baricentro del pilastro ed il baricentro dell'impronta del plinto in direzione Y													
Tb					Altezza base inferiore (del plinto tronco piramidale)													
Dlt					Distanza di allargamento tra l'impronta del pilastro e la faccia superiore (del plinto tronco piramidale)													
Rtz					Rotazione valutata rispetto al riferimento X, Y della sezione del pilastro concorrente nel plinto (Vedi tabella sezioni).													
Mtrl					Identificativo del materiale.													
Id _{Ter}					Identificativo del terreno, nella relativa tabella.													
C _{rid,v}					Coefficiente di riduzione della costante di sottofondo verticale													
C _{rid,h}					Coefficiente di riduzione della costante di sottofondo orizzontale													
Q _{b,pil}					Quota dell'estremo inferiore del pilastro.													
PP					Peso proprio del plinto.													
Lng, Lrg, H _{plin,tot}					Dimensioni del plinto.													

SOLAI E BALCONI

Solai e Balconi													
Id _{El} m	Vertici del solaio	A _{El}	Sp	Tipologia	B _{tr}	TA	B _{pg}	Sp _{s,s} up	Sp _{s,i} nf	Rpt N	b	PR	I
		[m ²]	[cm]		[cm]		[cm]	[cm]	[cm]		[cm]		
Piano Terra													
001	16a-15a-9-10	3,40	4,00	Solaio generico	0	NO	0	-	-	0	0	NO	I
002	17a-16a-10-11	3,40	4,00	Solaio generico	0	NO	0	-	-	0	0	NO	I
003	6-7-13a-12a	5,19	4,00	Solaio generico	0	NO	0	-	-	0	0	NO	O
004	8-14a-13a-7	4,03	4,00	Solaio generico	0	NO	0	-	-	0	0	NO	I
005	8a-9a-1-2	3,00	12,00	Solaio generico	0	NO	0	-	-	0	0	NO	I
006	7a-8a-2-3	3,02	12,00	Solaio generico	0	NO	0	-	-	0	0	NO	I
007	5-11a-10a-4	5,69	12,00	Solaio generico	0	NO	0	-	-	0	0	NO	O
008	3a-2a-1a-4a	3,66	12,00	Solaio generico	0	NO	0	-	-	0	0	NO	O
009	4a-5a-6a-3a	1,35	12,00	Solaio generico	0	NO	0	-	-	0	0	NO	O
Fondazione													
Piano Terra													
Fondazione													

LEGENDA:

Id_{Elm}	Identificativo dell'elemento strutturale.
A_{El}	Superficie elemento.
Sp	Spessore dell'elemento.
B_{tr}	Larghezza dell'anima del travetto.
TA	[SI] = Solaio realizzato con travetti accoppiati.
B_{pg}	Larghezza della Pignatta.
Sp_{s,sup}	Spessore della soletta superiore.
Sp_{s,inf}	Spessore della soletta inferiore.
PR	Indica se l'impalcato (orizzontale) è considerato rigido nel calcolo: [SI] = Piano Rigido - [NO] = Piano non Rigido.
I	In alternativa vedere tabella "Solai e Balconi" in quanto il comportamento rigido potrebbe essere stato assegnato ai singoli solai del livello.
Rpt/n	[O]: Solaio/Balcone orizzontale; [I]: Solaio/Balcone inclinato.
Rpt/b	Numero di rompitratta.
	Larghezza rompitratta.

CARICHI SUI NODI (PER CONDIZIONI DI CARICO NON SISMICHE)

Carichi sui nodi (per condizioni di carico non sismiche)										
TC	C	CC	SR	F _x	F _y	F _z	M _x	M _y	M _z	
				[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	
Nodo 00002										
C	CR001	004	G	0	2	0	0	0	0	
C	CR001	005	G	0	2	0	0	0	0	
C	CR001	006	G	0	2	0	0	0	0	
C	CR001	007	G	0	2	0	0	0	0	
Nodo 00003										
C	CR001	004	G	0	3	0	0	0	0	
C	CR001	005	G	0	3	0	0	0	0	
C	CR001	006	G	0	3	0	0	0	0	
C	CR001	007	G	0	3	0	0	0	0	
Nodo 00005										
C	CR002	001	G	0	0	-13	0	0	0	
C	CR003	002	G	0	0	-8	0	0	0	
C	CR004	003	G	0	0	-20	0	0	0	
Nodo 00006										
C	CR002	001	G	0	0	-13	0	0	0	
C	CR002	001	G	0	0	-13	0	0	0	
C	CR003	002	G	0	0	-8	0	0	0	
C	CR004	003	G	0	0	-20	0	0	0	
C	CR003	002	G	0	0	-8	0	0	0	
C	CR004	003	G	0	0	-20	0	0	0	
C	CR005	004	G	42	-1	-339	0	0	0	
C	CR005	005	G	42	-1	-339	0	0	0	
C	CR005	006	G	42	-1	-339	0	0	0	
C	CR005	007	G	42	-1	-339	0	0	0	
Nodo 00016										
C	CR002	001	G	0	0	-20	0	0	0	

Carichi sui nodi (per condizioni di carico non sismiche)									
TC	C	CC	SR	F _x	F _y	F _z	M _x	M _y	M _z
				[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]
C	CR002	001	G	0	0	-15	0	0	0
C	CR003	002	G	0	0	-9	0	0	0
C	CR004	003	G	0	0	-24	0	0	0
C	CR004	003	G	0	0	-1	0	0	0
C	CR003	002	G	0	0	-11	0	0	0
C	CR004	003	G	0	0	-31	0	0	0
C	CR005	004	G	10	0	-423	0	0	0
C	CR005	005	G	10	0	-423	0	0	0
C	CR005	006	G	10	0	-423	0	0	0
C	CR005	007	G	10	0	-423	0	0	0
Nodo 00026									
C	CR002	001	G	0	0	-20	0	0	0
C	CR004	003	G	0	0	-1	0	0	0
C	CR003	002	G	0	0	-11	0	0	0
C	CR004	003	G	0	0	-31	0	0	0
Nodo 00036									
C	CR002	001	G	0	0	-14	0	0	0
C	CR003	002	G	0	0	-8	0	0	0
C	CR004	003	G	0	0	-22	0	0	0
Nodo 00037									
C	CR002	001	G	0	0	-15	0	0	0
C	CR003	002	G	0	0	-9	0	0	0
C	CR004	003	G	0	0	-24	0	0	0
Nodo 00039									
C	CR002	001	G	0	0	-15	0	0	0
C	CR003	002	G	0	0	-9	0	0	0
C	CR004	003	G	0	0	-24	0	0	0
Nodo 00044									
C	CR001	004	G	0	24	0	0	0	0
C	CR001	005	G	0	24	0	0	0	0
C	CR001	006	G	0	24	0	0	0	0
C	CR001	007	G	0	24	0	0	0	0
Nodo 00045									
C	CR002	001	G	0	0	-16	0	0	0
C	CR003	002	G	0	0	-1	0	0	0
C	CR004	003	G	0	0	-1	0	0	0
C	CR003	002	G	0	0	-9	0	0	0
C	CR004	003	G	0	0	-25	0	0	0
Nodo 00046									
C	CR003	002	G	0	0	-1	0	0	0
C	CR004	003	G	0	0	-2	0	0	0
C	CR003	002	G	0	0	-9	0	0	0
C	CR004	003	G	0	0	-25	0	0	0
C	CR002	001	G	0	0	-16	0	0	0
Nodo 00047									
C	CR002	001	G	0	0	-16	0	0	0
C	CR003	002	G	0	0	-1	0	0	0
C	CR004	003	G	0	0	-2	0	0	0
C	CR003	002	G	0	0	-9	0	0	0
C	CR004	003	G	0	0	-25	0	0	0
Nodo 00048									
C	CR003	002	G	0	0	-1	0	0	0
C	CR004	003	G	0	0	-1	0	0	0
C	CR003	002	G	0	0	-9	0	0	0
C	CR004	003	G	0	0	-25	0	0	0
C	CR002	001	G	0	0	-16	0	0	0
Nodo 00057									
C	CR002	001	G	0	0	-13	0	0	0
C	CR003	002	G	0	0	-8	0	0	0
C	CR004	003	G	0	0	-20	0	0	0
C	CR005	004	G	42	-1	-339	0	0	0
C	CR005	005	G	42	-1	-339	0	0	0
C	CR005	006	G	42	-1	-339	0	0	0
C	CR005	007	G	42	-1	-339	0	0	0
Nodo 00058									
C	CR002	001	G	0	0	-15	0	0	0
C	CR003	002	G	0	0	-9	0	0	0
C	CR004	003	G	0	0	-24	0	0	0
C	CR005	004	G	10	0	-423	0	0	0
C	CR005	005	G	10	0	-423	0	0	0
C	CR005	006	G	10	0	-423	0	0	0
C	CR005	007	G	10	0	-423	0	0	0
Nodo 00059									
C	CR002	001	G	0	0	-14	0	0	0
C	CR002	001	G	0	0	-14	0	0	0
C	CR003	002	G	0	0	-8	0	0	0
C	CR004	003	G	0	0	-22	0	0	0
C	CR003	002	G	0	0	-8	0	0	0
C	CR004	003	G	0	0	-22	0	0	0
C	CR005	004	G	0	-14	-328	0	0	0
C	CR005	005	G	0	-14	-328	0	0	0
C	CR005	006	G	0	-14	-328	0	0	0
C	CR005	007	G	0	-14	-328	0	0	0
Nodo 00060									

Carichi sui nodi (per condizioni di carico non sismiche)									
TC	C	CC	SR	F _x	F _y	F _z	M _x	M _y	M _z
				[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]
C	CR002	001	G	0	0	-14	0	0	0
C	CR003	002	G	0	0	-8	0	0	0
C	CR004	003	G	0	0	-22	0	0	0
C	CR005	004	G	0	-14	-328	0	0	0
C	CR005	005	G	0	-14	-328	0	0	0
C	CR005	006	G	0	-14	-328	0	0	0
C	CR005	007	G	0	-14	-328	0	0	0

LEGENDA:

- TC

Descrizione del tipo di carico: [L] = Lineare - [C] = Concentrato - [S] = Superficiale - [T] = Termico.
- C

Descrizione del carico:
CR001= Azione del Vento (Tamponatura) CR002= PESO PROPRIO (cordolo) CR003= SOLAIO: porzione orizzontale (sovraccarico permanente) CR004= SOLAIO: porzione orizzontale (carico neve) CR005= Azione del Vento (Solaio Generico)
- CC

Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.
- SR

Identificativo del sistema di riferimento considerato: [G] = Sistema di riferimento Globale X, Y, Z - [L] = Sistema di riferimento Locale 1, 2, 3.
- F_x, F_y, F_z

Componenti del vettore Forza riferita agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".
- M_x, M_y, M_z

Momenti relativi agli assi del sistema di riferimento.

CARICHI SULLE TRAVI

Carichi sulle travi															
TC	C	CC	SR	Dis _i	F _{x,i} /Q _{x,i}	F _{y,i} /Q _{y,i}	F _{z,i} /Q _{z,i}	M _{x,i} /M _{T,i}	M _{y,i}	M _{z,i}	Dis _f	Q _{x,f}	Q _{y,f}	Q _{z,f}	M _{T,f}
				[m]	[N;N/m]	[N;N/m]	[N;N/m]	[N-m;N-m/m]	[N-m;N-m/m]	[N-m;N-m/m]	[m]	[N/m]	[N/m]	[N/m]	[N-m/m]
Piano Terra			Travata: Piano Terra						Trave: Trave Acciaio 9-15a			Peso proprio			-91
L	CR001	001	G	0,03	0	0	-39	0	-	-	0,01	0	0	-39	0
L	CR002	002	G	0,03	0	0	-381	0	-	-	0,01	0	0	-381	0
L	CR003	003	G	0,03	0	0	-1 015	0	-	-	0,01	0	0	-1 015	0
L	CR002	002	G	0,03	0	0	-12	0	-	-	0,00	0	0	-12	0
L	CR003	003	G	0,03	0	0	-32	0	-	-	0,00	0	0	-32	0
L	CR004	004	G	0,00	0	0	-48	0	-	-	0,00	0	0	-48	0
L	CR004	005	G	0,00	0	0	-48	0	-	-	0,00	0	0	-48	0
L	CR004	006	G	0,00	0	0	-48	0	-	-	0,00	0	0	-48	0
L	CR004	007	G	0,00	0	0	-48	0	-	-	0,00	0	0	-48	0
Piano Terra			Travata: Piano Terra						Trave: Trave Acciaio 10-16a			Peso proprio			-91
L	CR001	001	G	0,03	0	0	-39	0	-	-	0,01	0	0	-39	0
L	CR002	002	G	0,03	0	0	-381	0	-	-	0,01	0	0	-381	0
L	CR003	003	G	0,03	0	0	-1 016	0	-	-	0,01	0	0	-1 016	0
L	CR002	002	G	0,03	0	0	-12	0	-	-	0,00	0	0	-12	0
L	CR003	003	G	0,03	0	0	-32	0	-	-	0,00	0	0	-32	0
L	CR001	001	G	0,03	0	0	-39	0	-	-	0,00	0	0	-39	0
L	CR002	002	G	0,03	0	0	-381	0	-	-	0,00	0	0	-381	0
L	CR003	003	G	0,03	0	0	-1 015	0	-	-	0,00	0	0	-1 016	0
L	CR002	002	G	0,03	0	0	-12	0	-	-	0,00	0	0	-12	0
L	CR003	003	G	0,03	0	0	-32	0	-	-	0,00	0	0	-32	0
L	CR005	004	G	0,03	32	-1	-259	0	-	-	0,01	32	-1	-259	0
L	CR005	005	G	0,03	32	-1	-259	0	-	-	0,01	32	-1	-259	0
L	CR005	006	G	0,03	32	-1	-259	0	-	-	0,01	32	-1	-259	0
L	CR005	007	G	0,03	32	-1	-259	0	-	-	0,01	32	-1	-259	0
L	CR004	004	G	0,00	0	0	-48	0	-	-	0,00	0	0	-48	0
L	CR004	005	G	0,00	0	0	-48	0	-	-	0,00	0	0	-48	0
L	CR004	006	G	0,00	0	0	-48	0	-	-	0,00	0	0	-48	0
L	CR004	007	G	0,00	0	0	-48	0	-	-	0,00	0	0	-48	0
Piano Terra			Travata: Piano Terra						Trave: Trave Acciaio 11-17a			Peso proprio			-91
L	CR001	001	G	0,03	0	0	-39	0	-	-	0,00	0	0	-39	0
L	CR002	002	G	0,03	0	0	-381	0	-	-	0,00	0	0	-381	0
L	CR003	003	G	0,03	0	0	-1 016	0	-	-	0,00	0	0	-1 016	0
L	CR002	002	G	0,03	0	0	-12	0	-	-	0,00	0	0	-12	0
L	CR003	003	G	0,03	0	0	-32	0	-	-	0,00	0	0	-32	0
L	CR005	004	G	0,03	32	-1	-259	0	-	-	0,01	32	-1	-259	0
L	CR005	005	G	0,03	32	-1	-259	0	-	-	0,01	32	-1	-259	0
L	CR005	006	G	0,03	32	-1	-259	0	-	-	0,01	32	-1	-259	0
L	CR005	007	G	0,03	32	-1	-259	0	-	-	0,01	32	-1	-259	0
L	CR004	004	G	0,00	0	0	-48	0	-	-	0,00	0	0	-48	0
L	CR004	005	G	0,00	0	0	-48	0	-	-	0,00	0	0	-48	0
L	CR004	006	G	0,00	0	0	-48	0	-	-	0,00	0	0	-48	0
L	CR004	007	G	0,00	0	0	-48	0	-	-	0,00	0	0	-48	0
Piano Terra			Travata: Piano Terra						Trave: Trave Acciaio 9-10			Peso proprio			-82
L	CR002	002	G	0,05	0	0	-9	0	-	-	0,03	0	0	-9	0
L	CR003	003	G	0,05	0	0	-24	0	-	-	0,03	0	0	-24	0
L	CR006	004	G	0,00	0	345	0	0	-	-	0,01	0	345	0	0
L	CR006	005	G	0,00	0	345	0	0	-	-	0,01	0	345	0	0
L	CR006	006	G	0,00	0	345	0	0	-	-	0,01	0	345	0	0
L	CR006	007	G	0,00	0	345	0	0	-	-	0,01	0	345	0	0
L	CR004	004	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR004	005	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR004	006	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR004	007	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR004	004	G	0,00	4	0	-35	0	-	-	0,00	4	0	-35	0
L	CR004	005	G	0,00	4	0	-35	0	-	-	0,00	4	0	-35	0
L	CR004	006	G	0,00	4	0	-35	0	-	-	0,00	4	0	-35	0
L	CR004	007	G	0,00	4	0	-35	0	-	-	0,00	4	0	-35	0
C	CR006	004	G	1,31	45	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR006	005	G	1,31	-45	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-

Carichi sulle travi															
TC	C	CC	SR	Dis _i	F _{X,i} /Q _{X,i}	F _{Y,i} /Q _{Y,i}	F _{Z,i} /Q _{Z,i}	M _{X,i} /M _{T,i}	M _{Y,i}	M _{Z,i}	Dis _f	Q _{X,f}	Q _{Y,f}	Q _{Z,f}	M _{T,f}
				[m]	[N/N/m]	[N/N/m]	[N/N/m]	[N-m;N-m/m]	[N-m;N-m/m]	[N-m;N-m/m]	[m]	[N/m]	[N/m]	[N/m]	[N-m/m]
C	CR004	004	G	1,31	9	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR004	005	G	1,31	-9	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR004	006	G	1,31	0	5	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR004	007	G	1,31	0	-5	0	0	0	0	-	-	-	-	-
Piano Terra				Travata: Piano Terra				Trave: Trave Acciaio 10-11				Peso proprio			-82
L	CR002	002	G	0,05	0	0	-9	0	-	-	0,03	0	0	-9	0
L	CR003	003	G	0,05	0	0	-24	0	-	-	0,03	0	0	-24	0
L	CR006	004	G	2,61	0	254	0	0	-	-	0,01	0	254	0	0
L	CR006	005	G	2,61	0	254	0	0	-	-	0,01	0	254	0	0
L	CR006	006	G	2,61	0	254	0	0	-	-	0,01	0	254	0	0
L	CR006	007	G	2,61	0	254	0	0	-	-	0,01	0	254	0	0
L	CR006	004	G	0,00	0	372	0	0	-	-	0,01	0	372	0	0
L	CR006	005	G	0,00	0	372	0	0	-	-	0,01	0	372	0	0
L	CR006	006	G	0,00	0	372	0	0	-	-	0,01	0	372	0	0
L	CR006	007	G	0,00	0	372	0	0	-	-	0,01	0	372	0	0
L	CR004	004	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR004	005	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR004	006	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR004	007	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR005	004	G	0,05	32	-1	-259	0	-	-	0,03	32	-1	-259	0
L	CR005	005	G	0,05	32	-1	-259	0	-	-	0,03	32	-1	-259	0
L	CR005	006	G	0,05	32	-1	-259	0	-	-	0,03	32	-1	-259	0
L	CR005	007	G	0,05	32	-1	-259	0	-	-	0,03	32	-1	-259	0
L	CR004	004	G	0,00	5	0	-35	0	-	-	0,00	5	0	-35	0
L	CR004	005	G	0,00	5	0	-35	0	-	-	0,00	5	0	-35	0
L	CR004	006	G	0,00	5	0	-35	0	-	-	0,00	5	0	-35	0
L	CR004	007	G	0,00	5	0	-35	0	-	-	0,00	5	0	-35	0
C	CR006	004	G	1,31	33	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR006	005	G	1,31	-33	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR006	004	G	1,31	49	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR006	005	G	1,31	-49	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR004	004	G	1,31	9	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR004	005	G	1,31	-9	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR004	006	G	1,31	0	5	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR004	007	G	1,31	0	-5	0	0	0	0	-	-	-	-	-
Piano Terra				Travata: Piano Terra				Trave: Trave Acciaio 9-10				Peso proprio			-82
L	CR007	001	G	0,00	0	0	-70	0	-	-	0,00	0	0	-70	0
L	CR007	002	G	0,00	0	0	-674	0	-	-	0,00	0	0	-674	0
L	CR006	004	G	0,00	0	359	0	0	-	-	0,00	0	359	0	0
L	CR006	005	G	0,00	0	359	0	0	-	-	0,00	0	359	0	0
L	CR006	006	G	0,00	0	359	0	0	-	-	0,00	0	359	0	0
L	CR006	007	G	0,00	0	359	0	0	-	-	0,00	0	359	0	0
L	CR004	004	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR004	005	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR004	006	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR004	007	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR006	004	G	0,00	0	380	0	0	-	-	0,00	0	380	0	0
L	CR006	005	G	0,00	0	380	0	0	-	-	0,00	0	380	0	0
L	CR006	006	G	0,00	0	380	0	0	-	-	0,00	0	380	0	0
L	CR006	007	G	0,00	0	380	0	0	-	-	0,00	0	380	0	0
C	CR006	004	G	1,30	47	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR006	005	G	1,30	-47	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR004	004	G	1,30	9	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR004	005	G	1,30	-9	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR006	004	G	1,30	49	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR006	005	G	1,30	-49	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
Piano Terra				Travata: Piano Terra				Trave: Trave Acciaio 10-11				Peso proprio			-82
L	CR007	001	G	0,00	0	0	-70	0	-	-	0,00	0	0	-70	0
L	CR007	002	G	0,00	0	0	-674	0	-	-	0,00	0	0	-674	0
L	CR006	004	G	0,00	0	254	0	0	-	-	0,00	0	254	0	0
L	CR006	005	G	0,00	0	254	0	0	-	-	0,00	0	254	0	0
L	CR006	006	G	0,00	0	254	0	0	-	-	0,00	0	254	0	0
L	CR006	007	G	0,00	0	254	0	0	-	-	0,00	0	254	0	0
L	CR004	004	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR004	005	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR004	006	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR004	007	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR006	004	G	0,00	0	359	0	0	-	-	0,00	0	359	0	0
L	CR006	005	G	0,00	0	359	0	0	-	-	0,00	0	359	0	0
L	CR006	006	G	0,00	0	359	0	0	-	-	0,00	0	359	0	0
L	CR006	007	G	0,00	0	359	0	0	-	-	0,00	0	359	0	0
L	CR006	004	G	0,00	0	380	0	0	-	-	2,59	0	380	0	0
L	CR006	005	G	0,00	0	380	0	0	-	-	2,59	0	380	0	0
L	CR006	006	G	0,00	0	380	0	0	-	-	2,59	0	380	0	0
L	CR006	007	G	0,00	0	380	0	0	-	-	2,59	0	380	0	0
C	CR006	004	G	1,30	33	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR006	005	G	1,30	-33	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR004	004	G	1,30	9	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR004	005	G	1,30	-9	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR006	004	G	1,30	47	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR006	005	G	1,30	-47	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR006	004	G	1,30	49	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR006	005	G	1,30	-49	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
Piano Terra				Travata: Piano Terra				Trave: Trave Acciaio 10-11				Peso proprio			-82
L	CR007	001	G	0,00	0	0	-70	0	-	-	0,00	0	0	-80	0
L	CR007	002	G	0,00	0	0	-674	0	-	-	0,00	0	0	-777	0

Carichi sulle travi															
TC	C	CC	SR	Dis _i	F _{X,i} /Q _{X,i}	F _{Y,i} /Q _{Y,i}	F _{Z,i} /Q _{Z,i}	M _{X,i} /M _{T,i}	M _{Y,i}	M _{Z,i}	Dis _f	Q _{X,f}	Q _{Y,f}	Q _{Z,f}	M _{T,f}
				[m]	[N/m]	[N/m]	[N/m]	[N-m/N-m]	[N-m/N-m]	[N-m/N-m]	[m]	[N/m]	[N/m]	[N/m]	[N-m/m]
L	CR006	004	G	0,00	0	359	0	0	-	-	0,00	0	359	0	0
L	CR006	005	G	0,00	0	359	0	0	-	-	0,00	0	359	0	0
L	CR006	006	G	0,00	0	359	0	0	-	-	0,00	0	359	0	0
L	CR006	007	G	0,00	0	359	0	0	-	-	0,00	0	359	0	0
L	CR004	004	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR004	005	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR004	006	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR004	007	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR006	004	G	0,00	0	372	0	0	-	-	0,00	0	372	0	0
L	CR006	005	G	0,00	0	372	0	0	-	-	0,00	0	372	0	0
L	CR006	006	G	0,00	0	372	0	0	-	-	0,00	0	372	0	0
L	CR006	007	G	0,00	0	372	0	0	-	-	0,00	0	372	0	0
C	CR006	004	G	1,30	47	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR006	005	G	1,30	-47	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR004	004	G	1,30	9	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR004	005	G	1,30	-9	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR006	004	G	1,30	48	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR006	005	G	1,30	-48	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
Piano Terra				Travata: Piano Terra				Trave: Trave Acciaio 9-10				Peso proprio			-82
L	CR007	001	G	0,00	0	0	-60	0	-	-	0,00	0	0	-70	0
L	CR007	002	G	0,00	0	0	-582	0	-	-	0,00	0	0	-674	0
L	CR006	004	G	0,00	0	345	0	0	-	-	0,00	0	345	0	0
L	CR006	005	G	0,00	0	345	0	0	-	-	0,00	0	345	0	0
L	CR006	006	G	0,00	0	345	0	0	-	-	0,00	0	345	0	0
L	CR006	007	G	0,00	0	345	0	0	-	-	0,00	0	345	0	0
L	CR004	004	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR004	005	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR004	006	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR004	007	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR006	004	G	0,00	0	359	0	0	-	-	0,00	0	359	0	0
L	CR006	005	G	0,00	0	359	0	0	-	-	0,00	0	359	0	0
L	CR006	006	G	0,00	0	359	0	0	-	-	0,00	0	359	0	0
L	CR006	007	G	0,00	0	359	0	0	-	-	0,00	0	359	0	0
C	CR006	004	G	1,30	45	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR006	005	G	1,30	-45	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR004	004	G	1,30	9	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR004	005	G	1,30	-9	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR006	004	G	1,30	47	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR006	005	G	1,30	-47	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
Piano Terra				Travata: Piano Terra				Trave: Trave Acciaio 6-12a				Peso proprio			-91
L	CR001	001	G	0,03	0	0	-59	0	-	-	0,00	0	0	-59	0
L	CR002	002	G	0,03	0	0	-573	0	-	-	0,00	0	0	-574	0
L	CR003	003	G	0,03	0	0	-1 529	0	-	-	0,00	0	0	-1 530	0
L	CR002	002	G	0,03	0	0	-12	0	-	-	0,01	0	0	-12	0
L	CR003	003	G	0,03	0	0	-32	0	-	-	0,01	0	0	-32	0
Piano Terra				Travata: Piano Terra				Trave: Trave Acciaio 7-13a				Peso proprio			-91
L	CR001	001	G	0,03	0	0	-46	0	-	-	0,01	0	0	-46	0
L	CR002	002	G	0,03	0	0	-445	0	-	-	0,01	0	0	-445	0
L	CR003	003	G	0,03	0	0	-1 187	0	-	-	0,01	0	0	-1 187	0
L	CR002	002	G	0,03	0	0	-12	0	-	-	0,00	0	0	-12	0
L	CR003	003	G	0,03	0	0	-32	0	-	-	0,00	0	0	-32	0
L	CR001	001	G	0,03	0	0	-59	0	-	-	0,00	0	0	-59	0
L	CR002	002	G	0,03	0	0	-573	0	-	-	0,00	0	0	-573	0
L	CR003	003	G	0,03	0	0	-1 528	0	-	-	0,00	0	0	-1 529	0
L	CR002	002	G	0,03	0	0	-12	0	-	-	0,00	0	0	-12	0
L	CR003	003	G	0,03	0	0	-32	0	-	-	0,00	0	0	-32	0
L	CR004	004	G	0,00	0	0	-48	0	-	-	0,01	0	0	-48	0
L	CR004	005	G	0,00	0	0	-48	0	-	-	0,01	0	0	-48	0
L	CR004	006	G	0,00	0	0	-48	0	-	-	0,01	0	0	-48	0
L	CR004	007	G	0,00	0	0	-48	0	-	-	0,01	0	0	-48	0
L	CR005	004	G	0,03	6	0	-278	0	-	-	0,01	6	0	-278	0
L	CR005	005	G	0,03	6	0	-278	0	-	-	0,01	6	0	-278	0
L	CR005	006	G	0,03	6	0	-278	0	-	-	0,01	6	0	-278	0
L	CR005	007	G	0,03	6	0	-278	0	-	-	0,01	6	0	-278	0
Piano Terra				Travata: Piano Terra				Trave: Trave Acciaio 8-14a				Peso proprio			-91
L	CR001	001	G	0,03	0	0	-46	0	-	-	0,01	0	0	-46	0
L	CR002	002	G	0,03	0	0	-446	0	-	-	0,01	0	0	-446	0
L	CR003	003	G	0,03	0	0	-1 188	0	-	-	0,01	0	0	-1 188	0
L	CR002	002	G	0,03	0	0	-12	0	-	-	0,01	0	0	-12	0
L	CR003	003	G	0,03	0	0	-32	0	-	-	0,01	0	0	-32	0
L	CR005	004	G	0,03	6	0	-278	0	-	-	0,01	6	0	-278	0
L	CR005	005	G	0,03	6	0	-278	0	-	-	0,01	6	0	-278	0
L	CR005	006	G	0,03	6	0	-278	0	-	-	0,01	6	0	-278	0
L	CR005	007	G	0,03	6	0	-278	0	-	-	0,01	6	0	-278	0
Piano Terra				Travata: Piano Terra				Trave: Trave Acciaio 6-7				Peso proprio			-82
L	CR003	003	G	0,04	0	0	-1	0	-	-	0,04	0	0	0	0
L	CR002	002	G	0,04	0	0	-9	0	-	-	0,04	0	0	-9	0
L	CR003	003	G	0,04	0	0	-24	0	-	-	0,04	0	0	-24	0
L	CR004	004	G	0,00	0	0	-36	0	-	-	0,00	0	0	-36	0
L	CR004	005	G	0,00	0	0	-36	0	-	-	0,00	0	0	-36	0
L	CR004	006	G	0,00	0	0	-36	0	-	-	0,00	0	0	-36	0
L	CR004	007	G	0,00	0	0	-36	0	-	-	0,00	0	0	-36	0
L	CR006	004	G	0,00	0	252	0	0	-	-	0,00	0	252	0	0
L	CR006	005	G	0,00	0	252	0	0	-	-	0,00	0	252	0	0
L	CR006	006	G	0,00	0	252	0	0	-	-	0,00	0	252	0	0
L	CR006	007	G	0,00	0	252	0	0	-	-	0,00	0	252	0	0

Carichi sulle travi															
TC	C	CC	SR	Dis _i	F _{X,i} /Q _{X,i}	F _{Y,i} /Q _{Y,i}	F _{Z,i} /Q _{Z,i}	M _{X,i} /M _{T,i}	M _{Y,i}	M _{Z,i}	Dis _f	Q _{X,f}	Q _{Y,f}	Q _{Z,f}	M _{T,f}
				[m]	[N;N/m]	[N;N/m]	[N;N/m]	[N-m;N-m/m]	[N-m;N-m/m]	[N-m;N-m/m]	[m]	[N/m]	[N/m]	[N/m]	[N-m/m]
L	CR004	004	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR004	005	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR004	006	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR004	007	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
C	CR006	004	G	1,95	49	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR006	005	G	1,95	-49	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR004	004	G	1,95	14	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR004	005	G	1,95	-14	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
Piano Terra			Travata: Piano Terra					Trave: Trave Acciaio 7-8			Peso proprio			-82	
L	CR002	002	G	0,04	0	0	-9	0	-	-	0,04	0	0	-9	0
L	CR003	003	G	0,04	0	0	-24	0	-	-	0,04	0	0	-24	0
L	CR005	004	G	0,04	6	0	-278	0	-	-	0,04	6	0	-278	0
L	CR005	005	G	0,04	6	0	-278	0	-	-	0,04	6	0	-278	0
L	CR005	006	G	0,04	6	0	-278	0	-	-	0,04	6	0	-278	0
L	CR005	007	G	0,04	6	0	-278	0	-	-	0,04	6	0	-278	0
L	CR004	004	G	0,00	0	0	-36	0	-	-	0,00	0	0	-36	0
L	CR004	005	G	0,00	0	0	-36	0	-	-	0,00	0	0	-36	0
L	CR004	006	G	0,00	0	0	-36	0	-	-	0,00	0	0	-36	0
L	CR004	007	G	0,00	0	0	-36	0	-	-	0,00	0	0	-36	0
L	CR006	004	G	0,00	0	238	0	0	-	-	0,00	0	238	0	0
L	CR006	005	G	0,00	0	238	0	0	-	-	0,00	0	238	0	0
L	CR006	006	G	0,00	0	238	0	0	-	-	0,00	0	238	0	0
L	CR006	007	G	0,00	0	238	0	0	-	-	0,00	0	238	0	0
L	CR004	004	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR004	005	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR004	006	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR004	007	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
C	CR006	004	G	1,53	36	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR006	005	G	1,53	-36	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR004	004	G	1,53	11	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR004	005	G	1,53	-11	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
Piano Terra			Travata: Piano Terra					Trave: Trave Acciaio 6-7			Peso proprio			-82	
L	CR007	001	G	0,00	0	0	-43	0	-	-	0,00	0	0	-43	0
L	CR007	002	G	0,00	0	0	-414	0	-	-	0,00	0	0	-414	0
L	CR006	004	G	0,00	0	304	0	0	-	-	0,00	0	304	0	0
L	CR006	005	G	0,00	0	304	0	0	-	-	0,00	0	304	0	0
L	CR006	006	G	0,00	0	304	0	0	-	-	0,00	0	304	0	0
L	CR006	007	G	0,00	0	304	0	0	-	-	0,00	0	304	0	0
L	CR004	004	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR004	005	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR004	006	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR004	007	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR006	004	G	0,00	0	372	0	0	-	-	0,00	0	372	0	0
L	CR006	005	G	0,00	0	372	0	0	-	-	0,00	0	372	0	0
L	CR006	006	G	0,00	0	372	0	0	-	-	0,00	0	372	0	0
L	CR006	007	G	0,00	0	372	0	0	-	-	0,00	0	372	0	0
C	CR006	004	G	1,95	59	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR006	005	G	1,95	-59	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR004	004	G	1,95	14	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR004	005	G	1,95	-14	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR006	004	G	1,95	73	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR006	005	G	1,95	-73	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
Piano Terra			Travata: Piano Terra					Trave: Trave Acciaio 7-8			Peso proprio			-82	
L	CR007	001	G	0,00	0	0	-43	0	-	-	0,00	0	0	-43	0
L	CR007	002	G	0,00	0	0	-414	0	-	-	0,00	0	0	-414	0
L	CR006	004	G	0,00	0	283	0	0	-	-	0,00	0	283	0	0
L	CR006	005	G	0,00	0	283	0	0	-	-	0,00	0	283	0	0
L	CR006	006	G	0,00	0	283	0	0	-	-	0,00	0	283	0	0
L	CR006	007	G	0,00	0	283	0	0	-	-	0,00	0	283	0	0
L	CR004	004	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR004	005	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR004	006	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR006	004	G	0,00	0	342	0	0	-	-	0,00	0	342	0	0
L	CR006	005	G	0,00	0	342	0	0	-	-	0,00	0	342	0	0
L	CR006	006	G	0,00	0	342	0	0	-	-	0,00	0	342	0	0
L	CR006	007	G	0,00	0	342	0	0	-	-	0,00	0	342	0	0
L	CR006	004	G	0,00	0	372	0	0	-	-	3,05	0	372	0	0
L	CR006	005	G	0,00	0	372	0	0	-	-	3,05	0	372	0	0
L	CR006	006	G	0,00	0	372	0	0	-	-	3,05	0	372	0	0
L	CR006	007	G	0,00	0	372	0	0	-	-	3,05	0	372	0	0
C	CR006	004	G	1,53	43	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR006	005	G	1,53	-43	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR004	004	G	1,53	11	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR004	005	G	1,53	-11	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR006	004	G	1,53	52	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR006	005	G	1,53	-52	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR006	004	G	1,53	57	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR006	005	G	1,53	-57	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
Piano Terra			Travata: Piano Terra					Trave: Trave Acciaio 7-8			Peso proprio			-82	
L	CR007	001	G	0,00	0	0	-33	0	-	-	0,00	0	0	-33	0
L	CR007	002	G	0,00	0	0	-324	0	-	-	0,00	0	0	-324	0
L	CR006	004	G	0,00	0	238	0	0	-	-	0,00	0	238	0	0
L	CR006	005	G	0,00	0	238	0	0	-	-	0,00	0	238	0	0
L	CR006	006	G	0,00	0	238	0	0	-	-	0,00	0	238	0	0
L	CR006	007	G	0,00	0	238	0	0	-	-	0,00	0	238	0	0

Carichi sulle travi															
TC	C	CC	SR	Dis _i	F _{X,i} /Q _{X,i}	F _{Y,i} /Q _{Y,i}	F _{Z,i} /Q _{Z,i}	M _{X,i} /M _{T,i}	M _{Y,i}	M _{Z,i}	Dis _f	Q _{X,f}	Q _{Y,f}	Q _{Z,f}	M _{T,f}
				[m]	[N/N/m]	[N/N/m]	[N/N/m]	[N·m/N·m/m]	[N·m/N·m/m]	[N·m/N·m/m]	[m]	[N/m]	[N/m]	[N/m]	[N·m/m]
L	CR004	004	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR004	005	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR004	006	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR004	007	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR006	004	G	0,00	0	283	0	0	-	-	0,00	0	283	0	0
L	CR006	005	G	0,00	0	283	0	0	-	-	0,00	0	283	0	0
L	CR006	006	G	0,00	0	283	0	0	-	-	0,00	0	283	0	0
L	CR006	007	G	0,00	0	283	0	0	-	-	0,00	0	283	0	0
C	CR006	004	G	1,53	36	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR006	005	G	1,53	-36	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR004	004	G	1,53	11	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR004	005	G	1,53	-11	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR006	004	G	1,53	43	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR006	005	G	1,53	-43	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
Piano Terra			Travata: Piano Terra				Trave: Trave Acciaio 6-7				Peso proprio				-82
L	CR007	001	G	0,00	0	0	-33	0	-	-	0,00	0	0	-33	0
L	CR007	002	G	0,00	0	0	-324	0	-	-	0,00	0	0	-324	0
L	CR006	004	G	0,00	0	252	0	0	-	-	0,00	0	252	0	0
L	CR006	005	G	0,00	0	252	0	0	-	-	0,00	0	252	0	0
L	CR006	006	G	0,00	0	252	0	0	-	-	0,00	0	252	0	0
L	CR006	007	G	0,00	0	252	0	0	-	-	0,00	0	252	0	0
L	CR004	004	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR004	005	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR004	006	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR004	007	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR006	004	G	0,00	0	304	0	0	-	-	0,00	0	304	0	0
L	CR006	005	G	0,00	0	304	0	0	-	-	0,00	0	304	0	0
L	CR006	006	G	0,00	0	304	0	0	-	-	0,00	0	304	0	0
L	CR006	007	G	0,00	0	304	0	0	-	-	0,00	0	304	0	0
C	CR006	004	G	1,95	49	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR006	005	G	1,95	-49	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR004	004	G	1,95	14	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR004	005	G	1,95	-14	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR006	004	G	1,95	59	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR006	005	G	1,95	-59	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
Piano Terra			Travata: Piano Terra				Trave: Trave Acciaio 1-9a				Peso proprio				-91
L	CR001	001	G	0,03	0	0	-42	0	-	-	0,01	0	0	-42	0
L	CR002	002	G	0,03	0	0	-410	0	-	-	0,01	0	0	-410	0
L	CR003	003	G	0,03	0	0	-1 092	0	-	-	0,01	0	0	-1 092	0
L	CR002	002	G	0,03	0	0	-12	0	-	-	0,01	0	0	-12	0
L	CR003	003	G	0,03	0	0	-32	0	-	-	0,01	0	0	-32	0
L	CR005	004	G	0,03	0	-10	-233	0	-	-	0,01	0	-10	-233	0
L	CR005	005	G	0,03	0	-10	-233	0	-	-	0,01	0	-10	-233	0
L	CR005	006	G	0,03	0	-10	-233	0	-	-	0,01	0	-10	-233	0
L	CR005	007	G	0,03	0	-10	-233	0	-	-	0,01	0	-10	-233	0
L	CR004	004	G	0,00	0	-2	-48	0	-	-	0,00	0	-2	-48	0
L	CR004	005	G	0,00	0	-2	-48	0	-	-	0,00	0	-2	-48	0
L	CR004	006	G	0,00	0	-2	-48	0	-	-	0,00	0	-2	-48	0
L	CR004	007	G	0,00	0	-2	-48	0	-	-	0,00	0	-2	-48	0
Piano Terra			Travata: Piano Terra				Trave: Trave Acciaio 4-5				Peso proprio				-82
L	CR007	001	G	0,00	0	0	-66	0	-	-	0,00	0	0	-66	0
L	CR007	002	G	0,00	0	0	-639	0	-	-	0,00	0	0	-639	0
L	CR006	004	G	0,00	0	348	0	0	-	-	0,00	0	348	0	0
L	CR006	005	G	0,00	0	348	0	0	-	-	0,00	0	348	0	0
L	CR006	006	G	0,00	0	348	0	0	-	-	0,00	0	348	0	0
L	CR006	007	G	0,00	0	348	0	0	-	-	0,00	0	348	0	0
L	CR004	004	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR004	005	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR004	006	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR004	007	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR006	004	G	0,00	0	377	0	0	-	-	0,00	0	377	0	0
L	CR006	005	G	0,00	0	377	0	0	-	-	0,00	0	377	0	0
L	CR006	006	G	0,00	0	377	0	0	-	-	0,00	0	377	0	0
L	CR006	007	G	0,00	0	377	0	0	-	-	0,00	0	377	0	0
C	CR006	004	G	1,54	54	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR006	005	G	1,54	-54	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR004	004	G	1,54	11	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR004	005	G	1,54	-11	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR006	004	G	1,54	58	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR006	005	G	1,54	-58	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
Piano Terra			Travata: Piano Terra				Trave: Trave Acciaio 1-2				Peso proprio				-82
L	CR002	002	G	0,04	0	0	-9	0	-	-	0,04	0	0	-9	0
L	CR003	003	G	0,04	0	0	-24	0	-	-	0,04	0	0	-24	0
L	CR006	004	G	0,00	0	336	0	0	-	-	2,68	0	336	0	0
L	CR006	004	G	0,13	0	336	0	0	-	-	0,00	0	336	0	0
L	CR006	005	G	0,00	0	336	0	0	-	-	2,68	0	336	0	0
L	CR006	005	G	0,13	0	336	0	0	-	-	0,00	0	336	0	0
L	CR006	006	G	0,00	0	336	0	0	-	-	2,68	0	336	0	0
L	CR006	006	G	0,13	0	336	0	0	-	-	0,00	0	336	0	0
L	CR006	007	G	0,00	0	336	0	0	-	-	2,68	0	336	0	0
L	CR006	007	G	0,13	0	336	0	0	-	-	0,00	0	336	0	0
L	CR004	004	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR004	005	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR004	006	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR004	007	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR005	004	G	0,04	0	-10	-233	0	-	-	0,04	0	-10	-233	0

Carichi sulle travi															
TC	C	CC	SR	Dis _i	F _{X,i} /Q _{X,i}	F _{Y,i} /Q _{Y,i}	F _{Z,i} /Q _{Z,i}	M _{X,i} /M _{T,i}	M _{Y,i}	M _{Z,i}	Dis _f	Q _{X,f}	Q _{Y,f}	Q _{Z,f}	M _{T,f}
				[m]	[N/N/m]	[N/N/m]	[N/N/m]	[N-m;N-m/m]	[N-m;N-m/m]	[N-m;N-m/m]	[m]	[N/m]	[N/m]	[N/m]	[N-m/m]
L	CR005	005	G	0,04	0	-10	-233	0	-	-	0,04	0	-10	-233	0
L	CR005	006	G	0,04	0	-10	-233	0	-	-	0,04	0	-10	-233	0
L	CR005	007	G	0,04	0	-10	-233	0	-	-	0,04	0	-10	-233	0
L	CR004	004	G	0,00	0	0	-36	0	-	-	0,00	0	0	-36	0
L	CR004	005	G	0,00	0	0	-36	0	-	-	0,00	0	0	-36	0
L	CR004	006	G	0,00	0	0	-36	0	-	-	0,00	0	0	-36	0
L	CR004	007	G	0,00	0	0	-36	0	-	-	0,00	0	0	-36	0
C	CR006	004	G	1,41	47	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR006	004	G	1,41	47	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR006	005	G	1,41	-47	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR006	005	G	1,41	-47	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR004	004	G	1,41	10	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR004	005	G	1,41	-10	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
Piano Terra			Travata: Piano Terra					Trave: Trave Acciaio 2-3			Peso proprio			-82	
L	CR002	002	G	0,04	0	0	-9	0	-	-	0,04	0	0	-9	0
L	CR003	003	G	0,04	0	0	-24	0	-	-	0,04	0	0	-24	0
L	CR006	004	G	0,00	0	336	0	0	-	-	0,00	0	336	0	0
L	CR006	005	G	0,00	0	336	0	0	-	-	0,00	0	336	0	0
L	CR006	006	G	0,00	0	336	0	0	-	-	0,00	0	336	0	0
L	CR006	007	G	0,00	0	336	0	0	-	-	0,00	0	336	0	0
L	CR004	004	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR004	005	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR004	006	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR004	007	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR004	004	G	0,00	0	0	-36	0	-	-	0,00	0	0	-36	0
L	CR004	005	G	0,00	0	0	-36	0	-	-	0,00	0	0	-36	0
L	CR004	006	G	0,00	0	0	-36	0	-	-	0,00	0	0	-36	0
L	CR004	007	G	0,00	0	0	-36	0	-	-	0,00	0	0	-36	0
C	CR006	004	G	1,41	48	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR006	005	G	1,41	-48	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR004	004	G	1,41	10	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR004	005	G	1,41	-10	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
Piano Terra			Travata: Piano Terra					Trave: Trave Acciaio 2-8a			Peso proprio			-91	
L	CR001	001	G	0,03	0	0	-42	0	-	-	0,01	0	0	-42	0
L	CR002	002	G	0,03	0	0	-410	0	-	-	0,01	0	0	-410	0
L	CR003	003	G	0,03	0	0	-1 092	0	-	-	0,01	0	0	-1 092	0
L	CR002	002	G	0,03	0	0	-12	0	-	-	0,01	0	0	-12	0
L	CR003	003	G	0,03	0	0	-32	0	-	-	0,01	0	0	-32	0
L	CR001	001	G	0,03	0	0	-43	0	-	-	0,01	0	0	-43	0
L	CR002	002	G	0,03	0	0	-413	0	-	-	0,01	0	0	-413	0
L	CR003	003	G	0,03	0	0	-1 101	0	-	-	0,01	0	0	-1 101	0
L	CR002	002	G	0,03	0	0	-12	0	-	-	0,01	0	0	-12	0
L	CR003	003	G	0,03	0	0	-32	0	-	-	0,01	0	0	-32	0
L	CR005	004	G	0,03	0	-10	-233	0	-	-	0,01	0	-10	-233	0
L	CR005	005	G	0,03	0	-10	-233	0	-	-	0,01	0	-10	-233	0
L	CR005	006	G	0,03	0	-10	-233	0	-	-	0,01	0	-10	-233	0
L	CR005	007	G	0,03	0	-10	-233	0	-	-	0,01	0	-10	-233	0
L	CR004	004	G	0,00	0	-2	-48	0	-	-	0,00	0	-2	-48	0
L	CR004	005	G	0,00	0	-2	-48	0	-	-	0,00	0	-2	-48	0
L	CR004	006	G	0,00	0	-2	-48	0	-	-	0,00	0	-2	-48	0
L	CR004	007	G	0,00	0	-2	-48	0	-	-	0,00	0	-2	-48	0
Piano Terra			Travata: Piano Terra					Trave: Trave Acciaio 3-7a			Peso proprio			-91	
L	CR001	001	G	0,03	0	0	-43	0	-	-	0,01	0	0	-43	0
L	CR002	002	G	0,03	0	0	-413	0	-	-	0,01	0	0	-413	0
L	CR003	003	G	0,03	0	0	-1 101	0	-	-	0,01	0	0	-1 101	0
L	CR002	002	G	0,03	0	0	-12	0	-	-	0,01	0	0	-12	0
L	CR003	003	G	0,03	0	0	-32	0	-	-	0,01	0	0	-32	0
L	CR004	004	G	0,00	0	-2	-48	0	-	-	0,00	0	-2	-48	0
L	CR004	005	G	0,00	0	-2	-48	0	-	-	0,00	0	-2	-48	0
L	CR004	006	G	0,00	0	-2	-48	0	-	-	0,00	0	-2	-48	0
L	CR004	007	G	0,00	0	-2	-48	0	-	-	0,00	0	-2	-48	0
Piano Terra			Travata: Piano Terra					Trave: Trave Acciaio 4-10a			Peso proprio			-91	
L	CR001	001	G	0,03	0	0	-47	0	-	-	0,00	0	0	-47	0
L	CR002	002	G	0,03	0	0	-450	0	-	-	0,00	0	0	-450	0
L	CR003	003	G	0,03	0	0	-1 200	0	-	-	0,00	0	0	-1 200	0
L	CR002	002	G	0,03	0	0	-12	0	-	-	0,00	0	0	-12	0
L	CR003	003	G	0,03	0	0	-32	0	-	-	0,00	0	0	-32	0
L	CR004	004	G	0,00	0	0	-48	0	-	-	0,00	0	0	-48	0
L	CR004	005	G	0,00	0	0	-48	0	-	-	0,00	0	0	-48	0
L	CR004	006	G	0,00	0	0	-48	0	-	-	0,00	0	0	-48	0
L	CR004	007	G	0,00	0	0	-48	0	-	-	0,00	0	0	-48	0
Piano Terra			Travata: Piano Terra					Trave: Trave Acciaio 5-11a			Peso proprio			-91	
L	CR001	001	G	0,03	0	0	-47	0	-	-	0,00	0	0	-47	0
L	CR002	002	G	0,03	0	0	-450	0	-	-	0,00	0	0	-450	0
L	CR003	003	G	0,03	0	0	-1 200	0	-	-	0,00	0	0	-1 200	0
L	CR002	002	G	0,03	0	0	-12	0	-	-	0,00	0	0	-12	0
L	CR003	003	G	0,03	0	0	-32	0	-	-	0,00	0	0	-32	0
L	CR004	004	G	0,00	0	0	-48	0	-	-	0,00	0	0	-48	0
L	CR004	005	G	0,00	0	0	-48	0	-	-	0,00	0	0	-48	0
L	CR004	006	G	0,00	0	0	-48	0	-	-	0,00	0	0	-48	0
L	CR004	007	G	0,00	0	0	-48	0	-	-	0,00	0	0	-48	0
Piano Terra			Travata: Piano Terra					Trave: Trave Acciaio 3-4			Peso proprio			-82	
L	CR006	004	G	0,23	0	232	0	0	-	-	0,14	0	232	0	0
L	CR006	005	G	0,23	0	232	0	0	-	-	0,14	0	232	0	0
L	CR006	006	G	0,23	0	232	0	0	-	-	0,14	0	232	0	0
L	CR006	007	G	0,23	0	232	0	0	-	-	0,14	0	232	0	0

Carichi sulle travi															
TC	C	CC	SR	Dis _i	F _{X,i} /Q _{X,i}	F _{Y,i} /Q _{Y,i}	F _{Z,i} /Q _{Z,i}	M _{X,i} /M _{T,i}	M _{Y,i}	M _{Z,i}	Dis _f	Q _{X,f}	Q _{Y,f}	Q _{Z,f}	M _{T,f}
				[m]	[N/N/m]	[N/N/m]	[N/N/m]	[N-m;N-m/m]	[N-m;N-m/m]	[N-m;N-m/m]	[m]	[N/m]	[N/m]	[N/m]	[N-m/m]
L	CR004	004	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR004	005	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR004	006	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR004	007	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
C	CR006	004	G	1,76	41	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR006	005	G	1,76	-41	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR004	004	G	1,76	13	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR004	005	G	1,76	-13	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
Piano Terra			Travata: Piano Terra					Trave: Trave Acciaio 4-5			Peso proprio			-82	
L	CR002	002	G	0,02	0	0	-9	0	-	-	0,06	0	0	-9	0
L	CR003	003	G	0,02	0	0	-24	0	-	-	0,06	0	0	-24	0
L	CR006	004	G	0,00	0	377	0	0	-	-	0,00	0	377	0	0
L	CR006	005	G	0,00	0	377	0	0	-	-	0,00	0	377	0	0
L	CR006	006	G	0,00	0	377	0	0	-	-	0,00	0	377	0	0
L	CR006	007	G	0,00	0	377	0	0	-	-	0,00	0	377	0	0
L	CR004	004	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR004	005	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR004	006	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR004	007	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR004	004	G	0,00	0	0	-36	0	-	-	0,00	0	0	-36	0
L	CR004	005	G	0,00	0	0	-36	0	-	-	0,00	0	0	-36	0
L	CR004	006	G	0,00	0	0	-36	0	-	-	0,00	0	0	-36	0
L	CR004	007	G	0,00	0	0	-36	0	-	-	0,00	0	0	-36	0
C	CR006	004	G	1,54	58	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR006	005	G	1,54	-58	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR004	004	G	1,54	11	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR004	005	G	1,54	-11	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
Piano Terra			Travata: Piano Terra					Trave: Trave Acciaio 4-5			Peso proprio			-82	
L	CR007	001	G	0,00	0	0	-58	0	-	-	0,00	0	0	-58	0
L	CR007	002	G	0,00	0	0	-564	0	-	-	0,00	0	0	-564	0
L	CR006	004	G	0,00	0	348	0	0	-	-	0,00	0	348	0	0
L	CR006	005	G	0,00	0	348	0	0	-	-	0,00	0	348	0	0
L	CR006	006	G	0,00	0	348	0	0	-	-	0,00	0	348	0	0
L	CR006	007	G	0,00	0	348	0	0	-	-	0,00	0	348	0	0
L	CR004	004	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR004	005	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR004	006	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR004	007	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
C	CR006	004	G	1,54	54	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR006	005	G	1,54	-54	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR004	004	G	1,54	11	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR004	005	G	1,54	-11	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
Piano Terra			Travata: Piano Terra					Trave: Trave Acciaio 1-2			Peso proprio			-82	
L	CR007	001	G	0,00	0	0	-58	0	-	-	2,68	0	0	-58	0
L	CR007	002	G	0,00	0	0	-564	0	-	-	2,68	0	0	-564	0
L	CR007	001	G	0,13	0	0	-58	0	-	-	0,00	0	0	-58	0
L	CR007	002	G	0,13	0	0	-564	0	-	-	0,00	0	0	-564	0
L	CR006	004	G	0,00	0	336	0	0	-	-	0,00	0	336	0	0
L	CR006	005	G	0,00	0	336	0	0	-	-	0,00	0	336	0	0
L	CR006	006	G	0,00	0	336	0	0	-	-	0,00	0	336	0	0
L	CR006	007	G	0,00	0	336	0	0	-	-	0,00	0	336	0	0
L	CR004	004	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR004	005	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR004	006	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR004	007	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR006	004	G	0,00	0	402	0	0	-	-	2,74	0	402	0	0
L	CR006	004	G	0,08	0	402	0	0	-	-	0,00	0	402	0	0
L	CR006	005	G	0,00	0	402	0	0	-	-	2,74	0	402	0	0
L	CR006	005	G	0,08	0	402	0	0	-	-	0,00	0	402	0	0
L	CR006	006	G	0,00	0	402	0	0	-	-	2,74	0	402	0	0
L	CR006	006	G	0,08	0	402	0	0	-	-	0,00	0	402	0	0
L	CR006	007	G	0,00	0	402	0	0	-	-	2,74	0	402	0	0
L	CR006	007	G	0,08	0	402	0	0	-	-	0,00	0	402	0	0
C	CR006	004	G	1,41	47	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR006	005	G	1,41	-47	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR004	004	G	1,41	10	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR004	005	G	1,41	-10	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR006	004	G	1,41	57	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR006	004	G	1,41	57	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR006	005	G	1,41	-57	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR006	005	G	1,41	-57	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
Piano Terra			Travata: Piano Terra					Trave: Trave Acciaio 2-3			Peso proprio			-82	
L	CR007	001	G	0,00	0	0	-58	0	-	-	0,00	0	0	-58	0
L	CR007	002	G	0,00	0	0	-564	0	-	-	0,00	0	0	-564	0
L	CR006	004	G	0,00	0	336	0	0	-	-	0,00	0	336	0	0
L	CR006	005	G	0,00	0	336	0	0	-	-	0,00	0	336	0	0
L	CR006	006	G	0,00	0	336	0	0	-	-	0,00	0	336	0	0
L	CR006	007	G	0,00	0	336	0	0	-	-	0,00	0	336	0	0
L	CR004	004	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR004	005	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR004	006	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR004	007	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
C	CR006	004	G	1,41	48	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR006	005	G	1,41	-48	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR004	004	G	1,41	10	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR004	005	G	1,41	-10	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-

Carichi sulle travi															
TC	C	CC	SR	Dis _i	F _{X,i} /Q _{X,i}	F _{Y,i} /Q _{Y,i}	F _{Z,i} /Q _{Z,i}	M _{X,i} /M _{T,i}	M _{Y,i}	M _{Z,i}	Dis _f	Q _{X,f}	Q _{Y,f}	Q _{Z,f}	M _{T,f}
				[m]	[N;N/m]	[N;N/m]	[N;N/m]	[N-m;N-m/m]	[N-m;N-m/m]	[N-m;N-m/m]	[m]	[N/m]	[N/m]	[N/m]	[N-m/m]
Piano Terra			Travata: Piano Terra					Trave: Trave Acciaio 4a-4			Peso proprio			-121	
L	CR007	001	G	0,00	0	0	-24	0	-	-	0,00	0	0	-24	0
L	CR007	002	G	0,00	0	0	-234	0	-	-	0,00	0	0	-234	0
Piano Terra			Travata: Piano Terra					Trave: Trave Acciaio 3a-6a			Peso proprio			-121	
L	CR001	001	G	0,04	0	0	-48	0	-	-	0,02	0	0	-48	0
L	CR002	002	G	0,04	0	0	-462	0	-	-	0,02	0	0	-462	0
L	CR003	003	G	0,04	0	0	-1 231	0	-	-	0,02	0	0	-1 231	0
L	CR002	002	G	0,04	0	0	-12	0	-	-	0,01	0	0	-12	0
L	CR003	003	G	0,04	0	0	-32	0	-	-	0,01	0	0	-32	0
L	CR004	004	G	0,00	0	0	-48	0	-	-	0,00	0	0	-48	0
L	CR004	005	G	0,00	0	0	-48	0	-	-	0,00	0	0	-48	0
L	CR004	006	G	0,00	0	0	-48	0	-	-	0,00	0	0	-48	0
L	CR004	007	G	0,00	0	0	-48	0	-	-	0,00	0	0	-48	0
Piano Terra			Travata: Piano Terra					Trave: Trave Acciaio 4a-5a			Peso proprio			-121	
L	CR001	001	G	0,04	0	0	-48	0	-	-	0,00	0	0	-48	0
L	CR002	002	G	0,04	0	0	-462	0	-	-	0,00	0	0	-462	0
L	CR003	003	G	0,04	0	0	-1 231	0	-	-	0,00	0	0	-1 231	0
L	CR002	002	G	0,04	0	0	-12	0	-	-	0,00	0	0	-12	0
L	CR003	003	G	0,04	0	0	-32	0	-	-	0,00	0	0	-32	0
L	CR004	004	G	0,00	0	0	-48	0	-	-	0,00	0	0	-48	0
L	CR004	005	G	0,00	0	0	-48	0	-	-	0,00	0	0	-48	0
L	CR004	006	G	0,00	0	0	-48	0	-	-	0,00	0	0	-48	0
L	CR004	007	G	0,00	0	0	-48	0	-	-	0,00	0	0	-48	0
Piano Terra			Travata: Piano Terra					Trave: Trave Acciaio 3-3a			Peso proprio			-121	
L	CR007	001	G	0,00	0	0	-24	0	-	-	0,00	0	0	-24	0
L	CR007	002	G	0,00	0	0	-234	0	-	-	0,00	0	0	-234	0
Piano Terra			Travata: Piano Terra					Trave: Trave Acciaio 3a-4a			Peso proprio			-121	
L	CR007	001	G	0,00	0	0	-24	0	-	-	0,00	0	0	-24	0
L	CR007	002	G	0,00	0	0	-234	0	-	-	0,00	0	0	-234	0
L	CR002	002	G	0,04	0	0	-12	0	-	-	0,04	0	0	-12	0
L	CR003	003	G	0,04	0	0	-32	0	-	-	0,04	0	0	-32	0
L	CR002	002	G	0,04	0	0	-12	0	-	-	0,04	0	0	-12	0
L	CR003	003	G	0,04	0	0	-32	0	-	-	0,04	0	0	-32	0
L	CR006	004	G	0,00	0	232	0	0	-	-	0,00	0	232	0	0
L	CR006	005	G	0,00	0	232	0	0	-	-	0,00	0	232	0	0
L	CR006	006	G	0,00	0	232	0	0	-	-	0,00	0	232	0	0
L	CR006	007	G	0,00	0	232	0	0	-	-	0,00	0	232	0	0
L	CR004	004	G	0,00	0	-71	0	0	-	-	0,00	0	-71	0	0
L	CR004	005	G	0,00	0	-71	0	0	-	-	0,00	0	-71	0	0
L	CR004	006	G	0,00	0	-71	0	0	-	-	0,00	0	-71	0	0
L	CR004	007	G	0,00	0	-71	0	0	-	-	0,00	0	-71	0	0
L	CR004	004	G	0,00	0	0	-48	0	-	-	0,00	0	0	-48	0
L	CR004	005	G	0,00	0	0	-48	0	-	-	0,00	0	0	-48	0
L	CR004	006	G	0,00	0	0	-48	0	-	-	0,00	0	0	-48	0
L	CR004	007	G	0,00	0	0	-48	0	-	-	0,00	0	0	-48	0
C	CR006	004	G	1,58	37	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR006	005	G	1,58	-37	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR004	004	G	1,58	11	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR004	005	G	1,58	-11	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
Piano Terra			Travata: Piano Terra					Trave: Trave Acciaio 1a-4a			Peso proprio			-121	
L	CR001	001	G	0,02	0	0	-48	0	-	-	0,04	0	0	-48	0
L	CR002	002	G	0,02	0	0	-462	0	-	-	0,04	0	0	-462	0
L	CR003	003	G	0,02	0	0	-1 231	0	-	-	0,04	0	0	-1 231	0
L	CR002	002	G	0,01	0	0	-12	0	-	-	0,04	0	0	-12	0
L	CR003	003	G	0,01	0	0	-32	0	-	-	0,04	0	0	-32	0
Piano Terra			Travata: Piano Terra					Trave: Trave Acciaio 2a-3a			Peso proprio			-121	
L	CR001	001	G	0,00	0	0	-48	0	-	-	0,04	0	0	-48	0
L	CR002	002	G	0,00	0	0	-462	0	-	-	0,04	0	0	-462	0
L	CR003	003	G	0,00	0	0	-1 231	0	-	-	0,04	0	0	-1 231	0
L	CR002	002	G	0,00	0	0	-12	0	-	-	0,04	0	0	-12	0
L	CR003	003	G	0,00	0	0	-32	0	-	-	0,04	0	0	-32	0
Fondazione			Travata: Trave 1-2					Trave: Trave 1-2			Peso proprio			-1 000	
L	CR007	001	G	0,00	0	0	-79	0	-	-	2,74	0	0	-79	0
L	CR007	002	G	0,00	0	0	-762	0	-	-	2,74	0	0	-762	0
L	CR007	001	G	0,14	0	0	-79	0	-	-	0,00	0	0	-79	0
L	CR007	002	G	0,14	0	0	-762	0	-	-	0,00	0	0	-762	0
L	CR006	004	G	0,00	0	402	0	0	-	-	0,00	0	402	0	0
L	CR006	005	G	0,00	0	402	0	0	-	-	0,00	0	402	0	0
L	CR006	006	G	0,00	0	402	0	0	-	-	0,00	0	402	0	0
L	CR006	007	G	0,00	0	402	0	0	-	-	0,00	0	402	0	0
C	CR006	004	G	1,44	58	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR006	005	G	1,44	-58	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
Fondazione			Travata: Trave 6-7-8					Trave: Trave 6-7			Peso proprio			-1 000	
L	CR007	001	G	0,00	0	0	-57	0	-	-	0,00	0	0	-57	0
L	CR007	002	G	0,00	0	0	-552	0	-	-	0,00	0	0	-552	0
L	CR006	004	G	0,00	0	372	0	0	-	-	0,00	0	372	0	0
L	CR006	005	G	0,00	0	372	0	0	-	-	0,00	0	372	0	0
L	CR006	006	G	0,00	0	372	0	0	-	-	0,00	0	372	0	0
L	CR006	007	G	0,00	0	372	0	0	-	-	0,00	0	372	0	0
L	CR008	004	G	0,00	0	119	0	0	-	-	0,00	0	119	0	0
L	CR008	005	G	0,00	0	119	0	0	-	-	0,00	0	119	0	0
L	CR008	006	G	0,00	0	119	0	0	-	-	0,00	0	119	0	0
L	CR008	007	G	0,00	0	119	0	0	-	-	0,00	0	119	0	0
C	CR006	004	G	1,95	73	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR006	005	G	1,95	-73	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR008	004	G	1,95	23	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-

Carichi sulle travi															
TC	C	CC	SR	Dis _i	F _{X,i} /Q _{X,i}	F _{Y,i} /Q _{Y,i}	F _{Z,i} /Q _{Z,i}	M _{X,i} /M _{T,i}	M _{Y,i}	M _{Z,i}	Dis _f	Q _{X,f}	Q _{Y,f}	Q _{Z,f}	M _{T,f}
				[m]	[N/m]	[N/m]	[N/m]	[N-m;N-m/m]	[N-m;N-m/m]	[N-m;N-m/m]	[m]	[N/m]	[N/m]	[N/m]	[N-m/m]
C	CR008	005	G	1,95	-23	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
Fondazione			Travata: Trave 6-7-8						Trave: Trave 7-8			Peso proprio			-1 000
L	CR007	001	G	0,00	0	0	-57	0	-	-	0,00	0	0	-57	0
L	CR007	002	G	0,00	0	0	-552	0	-	-	0,00	0	0	-552	0
L	CR006	004	G	0,00	0	342	0	0	-	-	0,00	0	342	0	0
L	CR006	005	G	0,00	0	342	0	0	-	-	0,00	0	342	0	0
L	CR006	006	G	0,00	0	342	0	0	-	-	0,00	0	342	0	0
L	CR006	007	G	0,00	0	342	0	0	-	-	0,00	0	342	0	0
C	CR006	004	G	1,52	52	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR006	005	G	1,52	-52	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
Fondazione			Travata: Trave 9-10-11						Trave: Trave 9-10			Peso proprio			-1 000
L	CR007	001	G	0,00	0	0	-78	0	-	-	0,00	0	0	-78	0
L	CR007	002	G	0,00	0	0	-752	0	-	-	0,00	0	0	-752	0
L	CR006	004	G	0,00	0	380	0	0	-	-	0,00	0	380	0	0
L	CR006	005	G	0,00	0	380	0	0	-	-	0,00	0	380	0	0
L	CR006	006	G	0,00	0	380	0	0	-	-	0,00	0	380	0	0
L	CR006	007	G	0,00	0	380	0	0	-	-	0,00	0	380	0	0
L	CR008	004	G	0,00	0	119	0	0	-	-	0,00	0	119	0	0
L	CR008	005	G	0,00	0	119	0	0	-	-	0,00	0	119	0	0
L	CR008	006	G	0,00	0	119	0	0	-	-	0,00	0	119	0	0
L	CR008	007	G	0,00	0	119	0	0	-	-	0,00	0	119	0	0
C	CR006	004	G	1,30	49	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR006	005	G	1,30	-49	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR008	004	G	1,30	15	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR008	005	G	1,30	-15	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
Fondazione			Travata: Trave 9-10-11						Trave: Trave 10-11			Peso proprio			-1 000
L	CR007	001	G	0,00	0	0	-78	0	-	-	0,00	0	0	-78	0
L	CR007	002	G	0,00	0	0	-752	0	-	-	0,00	0	0	-752	0
L	CR006	004	G	0,00	0	254	0	0	-	-	0,00	0	254	0	0
L	CR006	005	G	0,00	0	254	0	0	-	-	0,00	0	254	0	0
L	CR006	006	G	0,00	0	254	0	0	-	-	0,00	0	254	0	0
L	CR006	007	G	0,00	0	254	0	0	-	-	0,00	0	254	0	0
C	CR006	004	G	1,30	33	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR006	005	G	1,30	-33	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-

LEGENDA:

TC	Descrizione del tipo di carico: [L] = Lineare - [C] = Concentrato - [S] = Superficiale - [T] = Termico.
C	Descrizione del carico: CR001= SOLAIO: porzione orizzontale CR002= SOLAIO: porzione orizzontale (sovraccarico permanente) CR003= SOLAIO: porzione orizzontale (carico neve) CR004= Azione del Vento (Trave Acciaio) CR005= Azione del Vento (Solaio Generico) CR006= Azione del Vento (Tamponatura) CR007= TAMPONATURA: rete rampicanti CR008= Azione del Vento (Trave)
CC	Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.
SR	Identificativo del sistema di riferimento considerato: [G] = Sistema di riferimento Globale X, Y, Z - [L] = Sistema di riferimento Locale 1, 2, 3.
Dis_i	Distanza del punto "i" dall'estremo iniziale dell'elemento. Il punto "i" indica il punto iniziale del tratto interessato dal carico distribuito sul bordo.
M_{X,i}/M_{T,i}	Se nella colonna "TC" è riportato "Concentrato", è il valore del vettore momento concentrato collocato nel punto "i", riferito agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R.". Se nella colonna "TC" è riportato "Lineare", è il valore nel punto "i", del vettore momento (torcente) distribuito sempre riferito all'asse 1 (asse dell'elemento) del sistema di riferimento locale 1, 2, 3, quale che sia il sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".
Dis_f	Distanza del punto "f" dall'estremo inferiore dell'elemento. Il punto "f" indica il punto finale del tratto interessato dal carico distribuito.
M_{T,f}	Se nella colonna "TC" è riportato "Lineare", è il valore nel punto "f", del vettore momento (torcente) distribuito sempre riferito all'asse 1 (asse dell'elemento) del sistema di riferimento locale 1, 2, 3, quale che sia il sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".
F_{X,i}/Q_{X,i}	Valore (nel punto "i") della forza concentrata/distribuita riferita agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".
F_{Y,i}/Q_{Y,i}	
F_{Z,i}/Q_{Z,i}	
M_{Y,i} M_{Z,i}	Valore (nel punto "i") del vettore momento concentrato riferito agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".
Q_{X,f} Q_{Y,f}	Valore (nel punto "f") della forza distribuita riferita agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".
Q_{Z,f}	
ΔT₁, ΔT₂, ΔT₃	Variazione di temperatura rispettivamente lungo gli assi 1, 2 o 3 del sistema locale.

CARICHI SUI PILASTRI

Carichi sui pilastri															
TC	C	CC	SR	Dis _i	F _{X,i} /Q _{X,i}	F _{Y,i} /Q _{Y,i}	F _{Z,i} /Q _{Z,i}	M _{X,i} /M _{T,i}	M _{Y,i}	M _{Z,i}	Dis _f	Q _{X,f}	Q _{Y,f}	Q _{Z,f}	M _{T,f}
				[m]	[N/m]	[N/m]	[N/m]	[N-m;N-m/m]	[N-m;N-m/m]	[N-m;N-m/m]	[m]	[N/m]	[N/m]	[N/m]	[N-m/m]
Piano Terra				Pilastro 9 (c)						Peso proprio				-181	
L	CR001	004	G	0,00	0	345	0	0	-	-	0,06	0	345	0	0
L	CR001	005	G	0,00	0	345	0	0	-	-	0,06	0	345	0	0
L	CR001	006	G	0,00	0	345	0	0	-	-	0,06	0	345	0	0
L	CR001	007	G	0,00	0	345	0	0	-	-	0,06	0	345	0	0
L	CR002	004	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR002	005	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR002	006	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR002	007	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
C	CR001	004	G	1,00	34	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR001	005	G	1,00	-34	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR002	004	G	1,00	7	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR002	005	G	1,00	-7	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
Piano Terra				Pilastro 10 (c)						Peso proprio				-181	
L	CR001	004	G	0,00	0	345	0	0	-	-	0,06	0	345	0	0
L	CR001	005	G	0,00	0	345	0	0	-	-	0,06	0	345	0	0
L	CR001	006	G	0,00	0	345	0	0	-	-	0,06	0	345	0	0
L	CR001	007	G	0,00	0	345	0	0	-	-	0,06	0	345	0	0
L	CR002	004	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR002	005	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR002	006	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR002	007	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0

															Carichi sui pilastri	
TC	C	CC	SR	Dis _i	F _{X,i} /Q _{X,i}	F _{Y,i} /Q _{Y,i}	F _{Z,i} /Q _{Z,i}	M _{X,i} /M _{T,i}	M _{Y,i}	M _{Z,i}	Dis _f	Q _{X,f}	Q _{Y,f}	Q _{Z,f}	M _{T,f}	
				[m]	[N/m]	[N/m]	[N/m]	[N-m/m]	[N-m;N-m/m]	[N-m;N-m/m]	[m]	[N/m]	[N/m]	[N/m]	[N-m/m]	
L	CR001	004	G	0,00	0	372	0	0	-	-	0,06	0	372	0	0	
L	CR001	005	G	0,00	0	372	0	0	-	-	0,06	0	372	0	0	
L	CR001	006	G	0,00	0	372	0	0	-	-	0,06	0	372	0	0	
L	CR001	007	G	0,00	0	372	0	0	-	-	0,06	0	372	0	0	
C	CR001	004	G	1,15	40	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-	
C	CR001	005	G	1,15	-40	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-	
C	CR002	004	G	1,15	8	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-	
C	CR002	005	G	1,15	-8	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-	
C	CR001	004	G	1,15	43	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-	
C	CR001	005	G	1,15	-43	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-	
Piano Terra				Pilastro 11 (c)						Peso proprio					-181	
L	CR001	004	G	0,00	0	254	0	0	-	-	0,06	0	254	0	0	
L	CR001	005	G	0,00	0	254	0	0	-	-	0,06	0	254	0	0	
L	CR001	006	G	0,00	0	254	0	0	-	-	0,06	0	254	0	0	
L	CR001	007	G	0,00	0	254	0	0	-	-	0,06	0	254	0	0	
L	CR001	004	G	0,00	0	372	0	0	-	-	0,06	0	372	0	0	
L	CR001	005	G	0,00	0	372	0	0	-	-	0,06	0	372	0	0	
L	CR001	006	G	0,00	0	372	0	0	-	-	0,06	0	372	0	0	
L	CR001	007	G	0,00	0	372	0	0	-	-	0,06	0	372	0	0	
L	CR002	004	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0	
L	CR002	005	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0	
L	CR002	006	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0	
L	CR002	007	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0	
C	CR001	004	G	1,33	34	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-	
C	CR001	005	G	1,33	-34	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-	
C	CR001	004	G	1,33	49	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-	
C	CR001	005	G	1,33	-49	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-	
C	CR002	004	G	1,33	9	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-	
C	CR002	005	G	1,33	-9	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-	
Piano Terra				Pilastro 10 (a)						Peso proprio					-181	
L	CR002	004	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0	
L	CR002	005	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0	
L	CR002	006	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0	
L	CR002	007	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0	
L	CR001	004	G	0,00	0	254	0	0	-	-	0,12	0	254	0	0	
L	CR001	005	G	0,00	0	254	0	0	-	-	0,12	0	254	0	0	
L	CR001	006	G	0,00	0	254	0	0	-	-	0,12	0	254	0	0	
L	CR001	007	G	0,00	0	254	0	0	-	-	0,12	0	254	0	0	
L	CR001	004	G	0,00	0	380	0	0	-	-	0,12	0	380	0	0	
L	CR001	005	G	0,00	0	380	0	0	-	-	0,12	0	380	0	0	
L	CR001	006	G	0,00	0	380	0	0	-	-	0,12	0	380	0	0	
L	CR001	007	G	0,00	0	380	0	0	-	-	0,12	0	380	0	0	
C	CR002	004	G	1,31	9	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-	
C	CR002	005	G	1,31	-9	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-	
C	CR001	004	G	1,31	33	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-	
C	CR001	005	G	1,31	-33	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-	
C	CR001	004	G	1,31	50	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-	
C	CR001	005	G	1,31	-50	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-	
Piano Terra				Pilastro 9 (a)						Peso proprio					-181	
L	CR002	004	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0	
L	CR002	005	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0	
L	CR002	006	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0	
L	CR002	007	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0	
L	CR001	004	G	0,00	0	380	0	0	-	-	0,12	0	380	0	0	
L	CR001	005	G	0,00	0	380	0	0	-	-	0,12	0	380	0	0	
L	CR001	006	G	0,00	0	380	0	0	-	-	0,12	0	380	0	0	
L	CR001	007	G	0,00	0	380	0	0	-	-	0,12	0	380	0	0	
C	CR002	004	G	1,31	9	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-	
C	CR002	005	G	1,31	-9	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-	
C	CR001	004	G	1,31	50	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-	
C	CR001	005	G	1,31	-50	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-	
Piano Terra				Pilastro 11 (a)						Peso proprio					-181	
L	CR001	004	G	0,00	0	254	0	0	-	-	0,00	0	254	0	0	
L	CR001	005	G	0,00	0	254	0	0	-	-	0,00	0	254	0	0	
L	CR001	006	G	0,00	0	254	0	0	-	-	0,00	0	254	0	0	
L	CR001	007	G	0,00	0	254	0	0	-	-	0,00	0	254	0	0	
L	CR002	004	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0	
L	CR002	005	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0	
L	CR002	006	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0	
L	CR002	007	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0	
C	CR001	004	G	1,31	33	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-	
C	CR001	005	G	1,31	-33	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-	
C	CR002	004	G	1,31	9	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-	
C	CR002	005	G	1,31	-9	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-	
Piano Terra				Pilastro 9 (b)						Peso proprio					-181	
L	CR001	004	G	0,00	0	359	0	0	-	-	0,12	0	359	0	0	
L	CR001	005	G	0,00	0	359	0	0	-	-	0,12	0	359	0	0	
L	CR001	006	G	0,00	0	359	0	0	-	-	0,12	0	359	0	0	
L	CR001	007	G	0,00	0	359	0	0	-	-	0,12	0	359	0	0	
L	CR002	004	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0	
L	CR002	005	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0	
L	CR002	006	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0	
L	CR002	007	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0	
C	CR001	004	G	1,18	42	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-	
C	CR001	005	G	1,18	-42	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-	

Carichi sui pilastri															
TC	C	CC	SR	Dis _i	F _{X,i} /Q _{X,i}	F _{Y,i} /Q _{Y,i}	F _{Z,i} /Q _{Z,i}	M _{X,i} /M _{T,i}	M _{Y,i}	M _{Z,i}	Dis _f	Q _{X,f}	Q _{Y,f}	Q _{Z,f}	M _{T,f}
				[m]	[N/m]	[N/m]	[N/m]	[N-m/m]	[N-m/m]	[N-m/m]	[m]	[N/m]	[N/m]	[N/m]	[N-m/m]
C	CR002	004	G	1,18	8	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR002	005	G	1,18	-8	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
Piano Terra				Pilastro 11 (b)						Peso proprio					-181
L	CR001	004	G	0,00	0	254	0	0	-	-	0,00	0	254	0	0
L	CR001	005	G	0,00	0	254	0	0	-	-	0,00	0	254	0	0
L	CR001	006	G	0,00	0	254	0	0	-	-	0,00	0	254	0	0
L	CR001	007	G	0,00	0	254	0	0	-	-	0,00	0	254	0	0
L	CR001	004	G	0,00	0	359	0	0	-	-	0,12	0	359	0	0
L	CR001	005	G	0,00	0	359	0	0	-	-	0,12	0	359	0	0
L	CR001	006	G	0,00	0	359	0	0	-	-	0,12	0	359	0	0
L	CR001	007	G	0,00	0	359	0	0	-	-	0,12	0	359	0	0
L	CR002	004	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR002	005	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR002	006	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR002	007	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
C	CR001	004	G	1,18	30	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR001	005	G	1,18	-30	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR001	004	G	1,18	42	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR001	005	G	1,18	-42	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR002	004	G	1,18	8	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR002	005	G	1,18	-8	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
Piano Terra				Pilastro 10 (b)						Peso proprio					-181
L	CR001	004	G	0,00	0	359	0	0	-	-	0,12	0	359	0	0
L	CR001	005	G	0,00	0	359	0	0	-	-	0,12	0	359	0	0
L	CR001	006	G	0,00	0	359	0	0	-	-	0,12	0	359	0	0
L	CR001	007	G	0,00	0	359	0	0	-	-	0,12	0	359	0	0
L	CR002	004	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR002	005	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR002	006	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR002	007	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR001	004	G	0,00	0	359	0	0	-	-	0,12	0	359	0	0
L	CR001	005	G	0,00	0	359	0	0	-	-	0,12	0	359	0	0
L	CR001	006	G	0,00	0	359	0	0	-	-	0,12	0	359	0	0
L	CR001	007	G	0,00	0	359	0	0	-	-	0,12	0	359	0	0
C	CR001	004	G	1,18	42	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR001	005	G	1,18	-42	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR002	004	G	1,18	8	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR002	005	G	1,18	-8	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR001	004	G	1,18	42	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR001	005	G	1,18	-42	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
Piano Terra				Pilastro 7 (a)						Peso proprio					-181
L	CR001	004	G	0,00	0	342	0	0	-	-	0,12	0	342	0	0
L	CR001	005	G	0,00	0	342	0	0	-	-	0,12	0	342	0	0
L	CR001	006	G	0,00	0	342	0	0	-	-	0,12	0	342	0	0
L	CR001	007	G	0,00	0	342	0	0	-	-	0,12	0	342	0	0
L	CR002	004	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR002	005	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR002	006	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR002	007	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR001	004	G	0,00	0	372	0	0	-	-	0,12	0	372	0	0
L	CR001	005	G	0,00	0	372	0	0	-	-	0,12	0	372	0	0
L	CR001	006	G	0,00	0	372	0	0	-	-	0,12	0	372	0	0
L	CR001	007	G	0,00	0	372	0	0	-	-	0,12	0	372	0	0
C	CR001	004	G	0,98	33	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR001	005	G	0,98	-33	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR002	004	G	0,98	7	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR002	005	G	0,98	-7	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR001	004	G	0,98	36	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR001	005	G	0,98	-36	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
Piano Terra				Pilastro 7 (b)						Peso proprio					-181
L	CR001	004	G	0,00	0	304	0	0	-	-	0,12	0	304	0	0
L	CR001	005	G	0,00	0	304	0	0	-	-	0,12	0	304	0	0
L	CR001	006	G	0,00	0	304	0	0	-	-	0,12	0	304	0	0
L	CR001	007	G	0,00	0	304	0	0	-	-	0,12	0	304	0	0
L	CR002	004	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR002	005	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR002	006	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR002	007	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR001	004	G	0,00	0	283	0	0	-	-	0,12	0	283	0	0
L	CR001	005	G	0,00	0	283	0	0	-	-	0,12	0	283	0	0
L	CR001	006	G	0,00	0	283	0	0	-	-	0,12	0	283	0	0
L	CR001	007	G	0,00	0	283	0	0	-	-	0,12	0	283	0	0
C	CR001	004	G	0,75	23	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR001	005	G	0,75	-23	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR002	004	G	0,75	5	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR002	005	G	0,75	-5	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR001	004	G	0,75	21	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR001	005	G	0,75	-21	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
Piano Terra				Pilastro 6 (c)						Peso proprio					-181
L	CR001	004	G	0,00	0	252	0	0	-	-	0,12	0	252	0	0
L	CR001	005	G	0,00	0	252	0	0	-	-	0,12	0	252	0	0
L	CR001	006	G	0,00	0	252	0	0	-	-	0,12	0	252	0	0
L	CR001	007	G	0,00	0	252	0	0	-	-	0,12	0	252	0	0
L	CR002	004	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR002	005	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR002	006	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0

															Carichi sui pilastri
TC	C	CC	SR	Dis _i	F _{X,i} /Q _{X,i}	F _{Y,i} /Q _{Y,i}	F _{Z,i} /Q _{Z,i}	M _{X,i} /M _{T,i}	M _{Y,i}	M _{Z,i}	Dis _f	Q _{X,f}	Q _{Y,f}	Q _{Z,f}	M _{T,f}
				[m]	[N;N/m]	[N;N/m]	[N;N/m]	[N-m;N-m/m]	[N-m;N-m/m]	[N-m;N-m/m]	[m]	[N/m]	[N/m]	[N/m]	[N-m/m]
L	CR002	007	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
C	CR001	004	G	0,60	15	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR001	005	G	0,60	-15	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR002	004	G	0,60	4	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR002	005	G	0,60	-4	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
Piano Terra				Pilastro 7 (c)						Peso proprio					-181
L	CR001	004	G	0,00	0	238	0	0	-	-	0,12	0	238	0	0
L	CR001	005	G	0,00	0	238	0	0	-	-	0,12	0	238	0	0
L	CR001	006	G	0,00	0	238	0	0	-	-	0,12	0	238	0	0
L	CR001	007	G	0,00	0	238	0	0	-	-	0,12	0	238	0	0
L	CR002	004	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR002	005	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR002	006	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR002	007	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR001	004	G	0,00	0	252	0	0	-	-	0,12	0	252	0	0
L	CR001	005	G	0,00	0	252	0	0	-	-	0,12	0	252	0	0
L	CR001	006	G	0,00	0	252	0	0	-	-	0,12	0	252	0	0
L	CR001	007	G	0,00	0	252	0	0	-	-	0,12	0	252	0	0
C	CR001	004	G	0,60	14	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR001	005	G	0,60	-14	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR002	004	G	0,60	4	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR002	005	G	0,60	-4	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR001	004	G	0,60	15	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR001	005	G	0,60	-15	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
Piano Terra				Pilastro 8 (c)						Peso proprio					-181
L	CR001	004	G	0,00	0	238	0	0	-	-	0,12	0	238	0	0
L	CR001	005	G	0,00	0	238	0	0	-	-	0,12	0	238	0	0
L	CR001	006	G	0,00	0	238	0	0	-	-	0,12	0	238	0	0
L	CR001	007	G	0,00	0	238	0	0	-	-	0,12	0	238	0	0
L	CR002	004	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR002	005	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR002	006	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR002	007	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
C	CR001	004	G	0,60	14	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR001	005	G	0,60	-14	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR002	004	G	0,60	4	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR002	005	G	0,60	-4	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
Piano Terra				Pilastro 6 (a)						Peso proprio					-181
L	CR001	004	G	0,00	0	372	0	0	-	-	0,12	0	372	0	0
L	CR001	005	G	0,00	0	372	0	0	-	-	0,12	0	372	0	0
L	CR001	006	G	0,00	0	372	0	0	-	-	0,12	0	372	0	0
L	CR001	007	G	0,00	0	372	0	0	-	-	0,12	0	372	0	0
L	CR002	004	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR002	005	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR002	006	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR002	007	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
C	CR001	004	G	0,98	36	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR001	005	G	0,98	-36	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR002	004	G	0,98	7	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR002	005	G	0,98	-7	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
Piano Terra				Pilastro 6 (b)						Peso proprio					-181
L	CR001	004	G	0,00	0	304	0	0	-	-	0,12	0	304	0	0
L	CR001	005	G	0,00	0	304	0	0	-	-	0,12	0	304	0	0
L	CR001	006	G	0,00	0	304	0	0	-	-	0,12	0	304	0	0
L	CR001	007	G	0,00	0	304	0	0	-	-	0,12	0	304	0	0
C	CR001	004	G	0,75	23	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR001	005	G	0,75	-23	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
Piano Terra				Pilastro 8 (a)						Peso proprio					-181
L	CR001	004	G	0,00	0	342	0	0	-	-	0,12	0	342	0	0
L	CR001	005	G	0,00	0	342	0	0	-	-	0,12	0	342	0	0
L	CR001	006	G	0,00	0	342	0	0	-	-	0,12	0	342	0	0
L	CR001	007	G	0,00	0	342	0	0	-	-	0,12	0	342	0	0
C	CR001	004	G	0,98	33	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR001	005	G	0,98	-33	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
Piano Terra				Pilastro 8 (b)						Peso proprio					-181
L	CR001	004	G	0,00	0	283	0	0	-	-	0,12	0	283	0	0
L	CR001	005	G	0,00	0	283	0	0	-	-	0,12	0	283	0	0
L	CR001	006	G	0,00	0	283	0	0	-	-	0,12	0	283	0	0
L	CR001	007	G	0,00	0	283	0	0	-	-	0,12	0	283	0	0
C	CR001	004	G	0,75	21	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR001	005	G	0,75	-21	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
Piano Terra				Pilastro 1 (b)						Peso proprio					-181
L	CR001	004	G	0,00	0	336	0	0	-	-	0,06	0	336	0	0
L	CR001	005	G	0,00	0	336	0	0	-	-	0,06	0	336	0	0
L	CR001	006	G	0,00	0	336	0	0	-	-	0,06	0	336	0	0
L	CR001	007	G	0,00	0	336	0	0	-	-	0,06	0	336	0	0
L	CR002	004	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR002	005	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR002	006	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR002	007	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
C	CR001	004	G	0,97	33	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR001	005	G	0,97	-33	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR002	004	G	0,97	7	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR002	005	G	0,97	-7	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
Piano Terra				Pilastro 2 (b)						Peso proprio					-181

Carichi sui pilastri															
TC	C	CC	SR	Dis _i	F _{X,i} /Q _{X,i}	F _{Y,i} /Q _{Y,i}	F _{Z,i} /Q _{Z,i}	M _{X,i} /M _{T,i}	M _{Y,i}	M _{Z,i}	Dis _f	Q _{X,f}	Q _{Y,f}	Q _{Z,f}	M _{T,f}
				[m]	[N/m]	[N/m]	[N/m]	[N-m/m]	[N-m/m]	[N-m/m]	[m]	[N/m]	[N/m]	[N/m]	[N-m/m]
L	CR001	004	G	0,00	0	336	0	0	-	-	0,06	0	336	0	0
L	CR001	005	G	0,00	0	336	0	0	-	-	0,06	0	336	0	0
L	CR001	006	G	0,00	0	336	0	0	-	-	0,06	0	336	0	0
L	CR001	007	G	0,00	0	336	0	0	-	-	0,06	0	336	0	0
L	CR002	004	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR002	005	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR002	006	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR002	007	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR001	004	G	0,00	0	336	0	0	-	-	0,06	0	336	0	0
L	CR001	005	G	0,00	0	336	0	0	-	-	0,06	0	336	0	0
L	CR001	006	G	0,00	0	336	0	0	-	-	0,06	0	336	0	0
L	CR001	007	G	0,00	0	336	0	0	-	-	0,06	0	336	0	0
C	CR001	004	G	0,97	33	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR001	005	G	0,97	-33	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR002	004	G	0,97	7	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR002	005	G	0,97	-7	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR001	004	G	0,97	33	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR001	005	G	0,97	-33	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
Piano Terra				Pilastro 3 (c)						Peso proprio				-181	
L	CR001	004	G	0,00	0	336	0	0	-	-	0,06	0	336	0	0
L	CR001	005	G	0,00	0	336	0	0	-	-	0,06	0	336	0	0
L	CR001	006	G	0,00	0	336	0	0	-	-	0,06	0	336	0	0
L	CR001	007	G	0,00	0	336	0	0	-	-	0,06	0	336	0	0
L	CR002	004	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR002	005	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR002	006	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR002	007	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
C	CR001	004	G	0,42	14	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR001	005	G	0,42	-14	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR002	004	G	0,42	3	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR002	005	G	0,42	-3	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
Piano Terra				Pilastro 4 (d)						Peso proprio				-181	
L	CR001	004	G	0,00	0	377	0	0	-	-	0,06	0	377	0	0
L	CR001	005	G	0,00	0	377	0	0	-	-	0,06	0	377	0	0
L	CR001	006	G	0,00	0	377	0	0	-	-	0,06	0	377	0	0
L	CR001	007	G	0,00	0	377	0	0	-	-	0,06	0	377	0	0
L	CR002	004	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR002	005	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR002	006	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR002	007	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
C	CR001	004	G	1,10	41	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR001	005	G	1,10	-41	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR002	004	G	1,10	8	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR002	005	G	1,10	-8	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
Piano Terra				Pilastro 5 (c)						Peso proprio				-181	
L	CR001	004	G	0,00	0	377	0	0	-	-	0,06	0	377	0	0
L	CR001	005	G	0,00	0	377	0	0	-	-	0,06	0	377	0	0
L	CR001	006	G	0,00	0	377	0	0	-	-	0,06	0	377	0	0
L	CR001	007	G	0,00	0	377	0	0	-	-	0,06	0	377	0	0
L	CR002	004	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR002	005	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR002	006	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR002	007	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
C	CR001	004	G	1,07	40	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR001	005	G	1,07	-40	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR002	004	G	1,07	8	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR002	005	G	1,07	-8	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
Piano Terra				Pilastro 4 (c)						Peso proprio				-181	
L	CR001	004	G	0,00	0	348	0	0	-	-	0,12	0	348	0	0
L	CR001	005	G	0,00	0	348	0	0	-	-	0,12	0	348	0	0
L	CR001	006	G	0,00	0	348	0	0	-	-	0,12	0	348	0	0
L	CR001	007	G	0,00	0	348	0	0	-	-	0,12	0	348	0	0
L	CR002	004	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR002	005	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR002	006	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR002	007	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
C	CR001	004	G	0,45	16	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR001	005	G	0,45	-16	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR002	004	G	0,45	3	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR002	005	G	0,45	-3	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
Piano Terra				Pilastro 5 (b)						Peso proprio				-181	
L	CR001	004	G	0,00	0	348	0	0	-	-	0,18	0	348	0	0
L	CR001	005	G	0,00	0	348	0	0	-	-	0,18	0	348	0	0
L	CR001	006	G	0,00	0	348	0	0	-	-	0,18	0	348	0	0
L	CR001	007	G	0,00	0	348	0	0	-	-	0,18	0	348	0	0
L	CR002	004	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR002	005	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR002	006	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR002	007	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
C	CR001	004	G	1,03	36	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR001	005	G	1,03	-36	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR002	004	G	1,03	7	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR002	005	G	1,03	-7	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
Piano Terra				Pilastro 1 (a)						Peso proprio				-181	
L	CR001	004	G	0,00	0	402	0	0	-	-	0,12	0	402	0	0

Carichi sui pilastri															
TC	C	CC	SR	Dis _i	F _{X,i} /Q _{X,i}	F _{Y,i} /Q _{Y,i}	F _{Z,i} /Q _{Z,i}	M _{X,i} /M _{T,i}	M _{Y,i}	M _{Z,i}	Dis _f	Q _{X,f}	Q _{Y,f}	Q _{Z,f}	M _{T,f}
				[m]	[N;N/m]	[N;N/m]	[N;N/m]	[N-m;N-m/m]	[N-m;N-m/m]	[N-m;N-m/m]	[m]	[N/m]	[N/m]	[N/m]	[N-m/m]
L	CR001	005	G	0,00	0	402	0	0	-	-	0,12	0	402	0	0
L	CR001	006	G	0,00	0	402	0	0	-	-	0,12	0	402	0	0
L	CR001	007	G	0,00	0	402	0	0	-	-	0,12	0	402	0	0
L	CR002	004	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR002	005	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR002	006	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR002	007	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
C	CR001	004	G	1,33	53	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR001	005	G	1,33	-53	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR002	004	G	1,33	10	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR002	005	G	1,33	-10	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
Piano Terra				Pilastro 2 (a)							Peso proprio				-181
L	CR001	004	G	0,00	0	402	0	0	-	-	0,12	0	402	0	0
L	CR001	005	G	0,00	0	402	0	0	-	-	0,12	0	402	0	0
L	CR001	006	G	0,00	0	402	0	0	-	-	0,12	0	402	0	0
L	CR001	007	G	0,00	0	402	0	0	-	-	0,12	0	402	0	0
L	CR002	004	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR002	005	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR002	006	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
L	CR002	007	G	0,00	0	71	0	0	-	-	0,00	0	71	0	0
C	CR001	004	G	1,33	53	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR001	005	G	1,33	-53	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR002	004	G	1,33	10	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR002	005	G	1,33	-10	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
Piano Terra				Pilastro 3 (a)							Peso proprio				-181
Piano Terra				Pilastro 5 (a)							Peso proprio				-181
Piano Terra				Pilastro 4 (a)							Peso proprio				-181
Piano Terra				Pilastro 3 (b)							Peso proprio				-181
L	CR001	004	G	0,00	0	336	0	0	-	-	0,00	0	336	0	0
L	CR001	005	G	0,00	0	336	0	0	-	-	0,00	0	336	0	0
L	CR001	006	G	0,00	0	336	0	0	-	-	0,00	0	336	0	0
L	CR001	007	G	0,00	0	336	0	0	-	-	0,00	0	336	0	0
C	CR001	004	G	0,55	18	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR001	005	G	0,55	-18	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
Piano Terra				Pilastro 4 (b)							Peso proprio				-181
L	CR001	004	G	0,00	0	348	0	0	-	-	0,00	0	348	0	0
L	CR001	005	G	0,00	0	348	0	0	-	-	0,00	0	348	0	0
L	CR001	006	G	0,00	0	348	0	0	-	-	0,00	0	348	0	0
L	CR001	007	G	0,00	0	348	0	0	-	-	0,00	0	348	0	0
C	CR001	004	G	0,55	19	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR001	005	G	0,55	-19	0	0	0	0	0	-	-	-	-	-

LEGENDA:

- TC

Descrizione del tipo di carico: [L] = Lineare - [C] = Concentrato - [S] = Superficiale - [T] = Termico.
- C

Descrizione del carico:
CR001= Azione del Vento (Tamponatura) CR002= Azione del Vento (Pilastro Acciaio)
- CC

Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.
- SR

Identificativo del sistema di riferimento considerato: [G] = Sistema di riferimento Globale X, Y, Z - [L] = Sistema di riferimento Locale 1, 2, 3.
- Dis_i

Distanza del punto "i" dall'estremo inferiore dell'elemento. Il punto "i", in relazione alla descrizione riportata nella colonna "TC" ("Lineare" o "Concentrato"), indica rispettivamente il punto iniziale del tratto interessato dal carico distribuito o in cui è posizionato il carico concentrato.
- M_{X,i}/M_{T,i}

Se nella colonna "TC" è riportato "Concentrato", è il valore del vettore momento concentrato collocato nel punto "i", riferito agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R.". Se nella colonna "TC" è riportato "Lineare", è il valore nel punto "i", del vettore momento (torcente) distribuito sempre riferito all'asse 1 (asse dell'elemento) del sistema di riferimento locale 1, 2, 3, quale che sia il sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".
- Dis_f

Distanza del punto "f" dall'estremo inferiore dell'elemento. Il punto "f" indica il punto finale del tratto interessato dal carico distribuito.
- M_{T,f}

Se nella colonna "TC" è riportato "Lineare", è il valore nel punto "f", del vettore momento (torcente) distribuito sempre riferito all'asse 1 (asse dell'elemento) del sistema di riferimento locale 1, 2, 3, quale che sia il sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".
- F_{X,i}/Q_{X,i,r}
F_{Y,i}/Q_{Y,i,r}
F_{Z,i}/Q_{Z,i}

Valore (nel punto "i") della forza concentrata/distribuita riferita agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".
- M_{Y,i,r} M_{Z,i}
Q_{X,f,r} Q_{Y,f,r}
Q_{Z,f}

Valore (nel punto "f") del vettore momento concentrato riferito agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".
Valore (nel punto "f") della forza distribuita riferita agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".
- ΔT_{1,r} ΔT_{2,r}
ΔT₃

Variazione di temperatura rispettivamente lungo gli assi 1, 2 o 3 del sistema locale.

NODI - SPOSTAMENTI PER CONDIZIONI DI CARICO NON SISMICHE

Nodi - Spostamenti per condizioni di carico non sismiche									
Nodo	CC	S _x	S _y	S _z	Θ _x	Θ _y	Θ _z		
		[cm]	[cm]	[cm]			[rad]		
00001	001	0,0029	0,0000	-0,2935	-8,3 E-06	3,01 E-04	2,6 E-08		
	002	0,0033	0,0000	-0,0801	-3,04 E-06	3,44 E-04	3,58 E-08		
	003	0,0005	0,0000	-0,0206	-1,78 E-06	5,32 E-05	2,16 E-08		
	004	0,0295	0,2476	0,0230	-6,59 E-03	4,55 E-04	4,54 E-04		
	005	-0,0230	0,2477	-0,0255	-6,59 E-03	-2,1 E-04	4,54 E-04		
	006	0,0033	0,2476	-0,0012	-6,59 E-03	1,22 E-04	4,54 E-04		
	007	0,0033	0,2476	-0,0012	-6,59 E-03	1,22 E-04	4,54 E-04		
00002	001	-0,0027	0,0121	-0,2950	-2,03 E-05	-3,18 E-05	-3,87 E-07		
	002	0,0228	0,0038	-0,0818	-6,47 E-06	-3,64 E-05	-5,22 E-07		
	003	0,0003	0,0022	-0,0216	-3,8 E-06	-1,3 E-06	-3,1 E-07		
	004	4,7209	0,0017	0,0228	1,04 E-02	9,03 E-03	1,29 E-03		
	005	-2,8922	0,0037	-0,0258	1,04 E-02	-5,28 E-03	1,29 E-03		
	006	0,9143	0,0027	-0,0015	1,04 E-02	1,88 E-03	1,29 E-03		
	007	0,9143	0,0027	-0,0015	1,04 E-02	1,88 E-03	1,29 E-03		
00003	001	0,0024	0,0150	-0,3387	-2,39 E-05	1,87 E-05	1,11 E-06		
	002	0,0296	0,0071	-0,1395	-1,13 E-05	7,38 E-05	1,27 E-06		

Nodi - Spostamenti per condizioni di carico non sismiche							
Nodo	CC	S _x [cm]	S _y [cm]	S _z [cm]	Θ _x	Θ _y	Θ _z [rad]
	003	0,0016	0,0042	-0,0332	-6,67 E-06	6,71 E-06	7,73 E-07
	004	4,7266	0,0062	-0,0207	1,76 E-02	7,64 E-03	-1,33 E-03
	005	-2,8932	0,0061	-0,0196	1,76 E-02	-4,44 E-03	-1,33 E-03
	006	0,9167	0,0062	-0,0201	1,76 E-02	1,6 E-03	-1,33 E-03
	007	0,9167	0,0061	-0,0201	1,76 E-02	1,6 E-03	-1,33 E-03
	001	-0,0029	0,0123	-0,2984	-1,89 E-05	9,81 E-06	-7,57 E-07
	002	0,0226	0,0040	-0,0862	-6,19 E-06	1,05 E-04	-7,6 E-07
00004	003	0,0001	0,0023	-0,0217	-3,48 E-06	-7,73 E-07	-4,75 E-07
	004	4,7308	0,0057	-0,0493	1,43 E-02	6,42 E-03	5,65 E-05
	005	-2,8958	0,0038	-0,0019	1,43 E-02	-3,72 E-03	5,6 E-05
	006	0,9175	0,0047	-0,0256	1,43 E-02	1,35 E-03	5,63 E-05
	007	0,9175	0,0047	-0,0256	1,43 E-02	1,35 E-03	5,63 E-05
	001	0,0000	0,0000	0,0000	-2,17 E-21	-3,18 E-05	9,05 E-08
	002	0,0000	0,0000	0,0000	-3,07 E-21	-3,64 E-05	1,14 E-07
00005	003	0,0000	0,0000	0,0000	-8,66 E-23	-1,3 E-06	3,23 E-09
	004	0,0000	0,0000	0,0000	6,72 E-19	9,03 E-03	-2,65 E-05
	005	0,0000	0,0000	0,0000	-4,32 E-19	-5,29 E-03	1,52 E-05
	006	0,0000	0,0000	0,0000	1,51 E-19	1,87 E-03	-6,16 E-06
	007	0,0000	0,0000	0,0000	1,22 E-19	1,87 E-03	-4,94 E-06
	001	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	1,87 E-05	0 E-01
	002	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	7,38 E-05	0 E-01
00006	003	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	6,71 E-06	0 E-01
	004	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	7,62 E-03	0 E-01
	005	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	-4,46 E-03	0 E-01
	006	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	1,58 E-03	0 E-01
	007	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	1,58 E-03	0 E-01
	001	0,0034	0,0038	-0,2944	-1,68 E-05	-2,68 E-05	-1,29 E-07
	002	0,0203	0,0012	-0,0812	-5,29 E-06	2,77 E-05	-1,74 E-07
00007	003	0,0002	0,0007	-0,0210	-3,1 E-06	-5,14 E-06	-1,03 E-07
	004	1,2933	2,0904	0,0229	-3,69 E-03	6,2 E-03	7,66 E-04
	005	-0,8342	2,0909	-0,0256	-3,69 E-03	-3,91 E-03	7,66 E-04
	006	0,2295	2,0906	-0,0013	-3,69 E-03	1,14 E-03	7,66 E-04
	007	0,2295	2,0906	-0,0013	-3,69 E-03	1,14 E-03	7,66 E-04
	001	-0,0002	0,0044	-0,3378	-1,96 E-05	-4,59 E-06	3,96 E-07
	002	0,0057	0,0021	-0,1381	-9,31 E-06	2,66 E-05	4,58 E-07
00008	003	0,0001	0,0012	-0,0318	-5,5 E-06	1,92 E-07	2,8 E-07
	004	1,2949	3,5385	-0,0198	-7,59 E-03	6,39 E-03	-4,96 E-04
	005	-0,8353	3,5385	-0,0188	-7,59 E-03	-4,02 E-03	-4,96 E-04
	006	0,2298	3,5385	-0,0193	-7,59 E-03	1,18 E-03	-4,96 E-04
	007	0,2298	3,5385	-0,0193	-7,59 E-03	1,18 E-03	-4,96 E-04
	001	-0,0037	0,0034	-0,2977	-1,52 E-05	2,38 E-05	-2,92 E-07
	002	-0,0089	0,0011	-0,0854	-4,98 E-06	2,94 E-05	-2,92 E-07
00009	003	0,0001	0,0006	-0,0210	-2,8 E-06	7,16 E-06	-1,82 E-07
	004	1,2964	2,8593	-0,0485	-6,7 E-03	6,48 E-03	-2,45 E-04
	005	-0,8362	2,8589	-0,0012	-6,7 E-03	-4,07 E-03	-2,45 E-04
	006	0,2301	2,8591	-0,0249	-6,7 E-03	1,21 E-03	-2,45 E-04
	007	0,2301	2,8591	-0,0249	-6,7 E-03	1,21 E-03	-2,45 E-04
	001	-0,0008	0,0095	-0,3385	-2,3 E-05	5,11 E-06	7,56 E-07
	002	0,0142	0,0045	-0,1392	-1,1 E-05	5,22 E-05	8,68 E-07
00010	003	0,0004	0,0027	-0,0325	-6,47 E-06	3,19 E-06	5,3 E-07
	004	2,9716	3,4136	-0,0203	8,98 E-03	7,51 E-03	-9,2 E-04
	005	-1,8630	3,4136	-0,0192	8,98 E-03	-4,49 E-03	-9,2 E-04
	006	0,5543	3,4136	-0,0197	8,98 E-03	1,51 E-03	-9,2 E-04
	007	0,5543	3,4136	-0,0197	8,98 E-03	1,51 E-03	-9,2 E-04
	001	-0,0041	0,0074	-0,2982	-1,78 E-05	-6,52 E-06	-5,11 E-07
	002	-0,0010	0,0024	-0,0860	-5,78 E-06	5,7 E-05	-5,13 E-07
00011	003	0,0004	0,0014	-0,0213	-3,24 E-06	-1,34 E-06	-3,2 E-07
	004	2,9693	3,0112	-0,0489	5,92 E-03	7,08 E-03	-1,03 E-04
	005	-1,8616	3,0101	-0,0015	5,92 E-03	-4,24 E-03	-1,03 E-04
	006	0,5538	3,0106	-0,0252	5,92 E-03	1,42 E-03	-1,03 E-04
	007	0,5538	3,0106	-0,0252	5,92 E-03	1,42 E-03	-1,03 E-04
	001	0,0021	0,0081	-0,2948	-1,95 E-05	-8,74 E-06	-2,69 E-07
	002	0,0274	0,0026	-0,0817	-6,15 E-06	5,7 E-06	-3,63 E-07
00012	003	0,0003	0,0015	-0,0213	-3,61 E-06	1,64 E-06	-2,15 E-07
	004	2,9741	1,7902	0,0229	6,19 E-03	8,11 E-03	1,05 E-03
	005	-1,8643	1,7915	-0,0257	6,19 E-03	-4,84 E-03	1,05 E-03
	006	0,5549	1,7909	-0,0014	6,19 E-03	1,63 E-03	1,05 E-03
	007	0,5549	1,7909	-0,0014	6,19 E-03	1,63 E-03	1,05 E-03
	001	0,0000	0,0000	-0,3366	-8,46 E-06	5,88 E-06	-2,45 E-09
	002	0,0000	0,0000	-0,1359	-3,37 E-06	7,58 E-06	4,1 E-09
00013	003	0,0000	0,0000	-0,0310	-1,97 E-06	-8,97 E-08	2,23 E-09
	004	0,0266	0,3301	-0,0193	-7,56 E-03	1,62 E-04	-2,56 E-05
	005	-0,0215	0,3301	-0,0183	-7,56 E-03	-6,45 E-05	-2,56 E-05
	006	0,0025	0,3301	-0,0188	-7,56 E-03	4,86 E-05	-2,56 E-05
	007	0,0025	0,3301	-0,0188	-7,56 E-03	4,86 E-05	-2,56 E-05
	001	-0,0015	0,0019	-0,3710	2,32 E-04	-1,68 E-04	-1,87 E-06
	002	-0,0009	0,0010	-0,1653	1,15 E-04	-1,27 E-04	-7,64 E-07
00014	003	-0,0001	0,0002	-0,0574	-1,02 E-05	-2,51 E-05	-1,54 E-07
	004	0,0282	0,3681	-0,0212	-3,42 E-03	8,21 E-05	-2,65 E-04
	005	-0,0254	0,3681	-0,0254	-3,42 E-03	-2,91 E-05	-2,65 E-04
	006	0,0014	0,3681	-0,0233	-3,42 E-03	2,65 E-05	-2,65 E-04
	007	0,0014	0,3681	-0,0233	-3,42 E-03	2,65 E-05	-2,65 E-04
	001	-0,0042	0,0011	-0,2781	1,96 E-04	-4,53 E-04	-6,58 E-06
	002	-0,0035	0,0006	-0,0796	1,03 E-04	-3,91 E-04	-3,06 E-06
00015	003	-0,0008	-0,0001	-0,0321	-3,56 E-06	-9,79 E-05	-1,05 E-06

Nodi - Spostamenti per condizioni di carico non sismiche							
Nodo	CC	S _x [cm]	S _y [cm]	S _z [cm]	Θ _x	Θ _y	Θ _z [rad]
	004	0,0316	0,1903	-0,0358	-2,89 E-03	1,94 E-04	-7,39 E-04
	005	-0,0245	0,1900	-0,0105	-2,91 E-03	-1,8 E-04	-7,43 E-04
	006	0,0036	0,1901	-0,0232	-2,9 E-03	6,96 E-06	-7,41 E-04
	007	0,0036	0,1901	-0,0232	-2,9 E-03	6,96 E-06	-7,41 E-04
00016	001	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	-1,62 E-05	0 E-01
	002	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	-2,4 E-08	0 E-01
	003	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	-2,22 E-05	0 E-01
	004	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	2,38 E-03	0 E-01
	005	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	-1,99 E-03	0 E-01
	006	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	1,96 E-04	0 E-01
	007	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	1,96 E-04	0 E-01
00017	001	-0,0057	-0,0112	-0,3718	3,57 E-06	-7,07 E-06	-1,87 E-06
	002	-0,0122	-0,0047	-0,1667	-3,67 E-06	-3,8 E-05	-7,64 E-07
	003	-0,0038	0,0030	-0,0582	-1,6 E-05	-1,82 E-05	-1,54 E-07
	004	0,3468	1,1349	-0,0215	-1,1 E-03	2,07 E-03	-2,65 E-04
	005	-0,3022	1,1349	-0,0257	-1,1 E-03	-1,8 E-03	-2,65 E-04
	006	0,0223	1,1349	-0,0236	-1,1 E-03	1,35 E-04	-2,65 E-04
	007	0,0223	1,1349	-0,0236	-1,1 E-03	1,35 E-04	-2,65 E-04
00018	001	-0,0109	-0,0100	-0,2787	2,78 E-06	1,65 E-05	-6,58 E-06
	002	-0,0267	-0,0051	-0,0802	3,13 E-07	-4,11 E-05	-3,06 E-06
	003	-0,0040	0,0006	-0,0324	-3,71 E-06	-8,91 E-06	-1,06 E-06
	004	0,3471	0,6063	-0,0361	-4,91 E-04	2,07 E-03	-7,38 E-04
	005	-0,3019	0,6081	-0,0108	-4,96 E-04	-1,78 E-03	-7,42 E-04
	006	0,0226	0,6072	-0,0234	-4,93 E-04	1,41 E-04	-7,4 E-04
	007	0,0226	0,6072	-0,0234	-4,93 E-04	1,41 E-04	-7,4 E-04
00019	001	0,0048	-0,0105	-0,2983	3,03 E-06	-6,99 E-05	7,74 E-06
	002	0,0180	-0,0053	-0,1003	1,67 E-07	-2,82 E-05	3,38 E-06
	003	-0,0036	0,0008	-0,0394	-4,64 E-06	-3,05 E-05	1,12 E-06
	004	0,3466	0,7493	0,0080	-5,73 E-04	2,07 E-03	6,64 E-04
	005	-0,3024	0,7468	-0,0131	-5,65 E-04	-1,78 E-03	6,6 E-04
	006	0,0221	0,7480	-0,0025	-5,69 E-04	1,43 E-04	6,62 E-04
	007	0,0221	0,7480	-0,0025	-5,69 E-04	1,43 E-04	6,62 E-04
00020	001	-0,0120	-0,0063	-0,2789	-4,56 E-05	-1,48 E-05	-6,58 E-06
	002	-0,0270	-0,0029	-0,0805	-2,54 E-05	4,77 E-05	-3,06 E-06
	003	-0,0067	0,0012	-0,0327	-4,02 E-06	-2,53 E-05	-1,06 E-06
	004	0,6800	0,4283	-0,0363	2,77 E-03	2,29 E-03	-7,38 E-04
	005	-0,5898	0,4304	-0,0110	2,77 E-03	-2,03 E-03	-7,42 E-04
	006	0,0451	0,4293	-0,0236	2,77 E-03	1,32 E-04	-7,4 E-04
	007	0,0451	0,4293	-0,0236	2,77 E-03	1,32 E-04	-7,4 E-04
00021	001	-0,0083	-0,0069	-0,3721	-5,27 E-05	-1,99 E-05	-1,87 E-06
	002	-0,0163	-0,0017	-0,1673	-3,28 E-05	-1,34 E-05	-7,64 E-07
	003	-0,0067	0,0055	-0,0588	-1,7 E-05	-2,06 E-05	-1,54 E-07
	004	0,6807	0,8152	-0,0218	5,18 E-03	2,33 E-03	-2,65 E-04
	005	-0,5895	0,8152	-0,0259	5,18 E-03	-1,98 E-03	-2,65 E-04
	006	0,0456	0,8152	-0,0239	5,18 E-03	1,78 E-04	-2,65 E-04
	007	0,0456	0,8152	-0,0239	5,18 E-03	1,78 E-04	-2,65 E-04
00022	001	-0,0005	-0,0066	-0,2986	-4,79 E-05	-2,58 E-05	7,74 E-06
	002	0,0062	-0,0030	-0,1006	-2,68 E-05	-1,42 E-04	3,38 E-06
	003	-0,0066	0,0015	-0,0398	-5,02 E-06	-1,17 E-05	1,12 E-06
	004	0,6809	0,5281	0,0080	3,4 E-03	2,35 E-03	6,64 E-04
	005	-0,5890	0,5248	-0,0131	3,4 E-03	-1,97 E-03	6,6 E-04
	006	0,0460	0,5265	-0,0026	3,4 E-03	1,88 E-04	6,62 E-04
	007	0,0460	0,5265	-0,0026	3,4 E-03	1,88 E-04	6,62 E-04
00023	001	-0,0104	0,0005	-0,3723	-6,63 E-05	-1,62 E-05	-1,87 E-06
	002	-0,0168	0,0028	-0,1674	-3,98 E-05	-2,4 E-08	-7,64 E-07
	003	-0,0093	0,0076	-0,0593	-1,7 E-05	-2,22 E-05	-1,54 E-07
	004	0,9649	0,0084	-0,0220	7,44 E-03	2,38 E-03	-2,65 E-04
	005	-0,8275	0,0084	-0,0261	7,44 E-03	-1,99 E-03	-2,65 E-04
	006	0,0687	0,0084	-0,0240	7,44 E-03	1,99 E-04	-2,65 E-04
	007	0,0687	0,0084	-0,0240	7,44 E-03	1,99 E-04	-2,65 E-04
00024	001	-0,0133	0,0002	-0,2790	-5,76 E-05	-8,08 E-06	-6,58 E-06
	002	-0,0174	0,0006	-0,0806	-3,18 E-05	9,46 E-05	-3,06 E-06
	003	-0,0100	0,0017	-0,0329	-4,23 E-06	-2,96 E-05	-1,06 E-06
	004	0,9544	0,0013	-0,0365	3,97 E-03	2,28 E-03	-7,38 E-04
	005	-0,8379	0,0033	-0,0111	3,97 E-03	-2,09 E-03	-7,42 E-04
	006	0,0582	0,0023	-0,0238	3,97 E-03	9,87 E-05	-7,4 E-04
	007	0,0582	0,0023	-0,0238	3,97 E-03	9,87 E-05	-7,4 E-04
00025	001	-0,0045	0,0002	-0,2987	-6,05 E-05	-3,62 E-05	7,74 E-06
	002	-0,0157	0,0008	-0,1007	-3,35 E-05	-2,02 E-04	3,38 E-06
	003	-0,0076	0,0021	-0,0401	-5,22 E-06	-5,81 E-06	1,12 E-06
	004	0,9672	0,0045	0,0080	4,85 E-03	2,4 E-03	6,64 E-04
	005	-0,8251	0,0008	-0,0132	4,85 E-03	-1,97 E-03	6,6 E-04
	006	0,0710	0,0026	-0,0026	4,85 E-03	2,19 E-04	6,62 E-04
	007	0,0710	0,0026	-0,0026	4,85 E-03	2,19 E-04	6,62 E-04
00026	001	0,0000	0,0000	0,0000	7,89 E-08	-3,63 E-05	1,4 E-06
	002	0,0000	0,0000	0,0000	3,75 E-07	-2,02 E-04	9,16 E-06
	003	0,0000	0,0000	0,0000	1,2 E-08	-5,83 E-06	2,37 E-07
	004	0,0000	0,0000	0,0000	-5,17 E-06	2,36 E-03	-1,09 E-04
	005	0,0000	0,0000	0,0000	4,47 E-06	-2 E-03	9,26 E-05
	006	0,0000	0,0000	0,0000	-3,85 E-07	1,8 E-04	-8,95 E-06
	007	0,0000	0,0000	0,0000	-3,85 E-07	1,8 E-04	-8,95 E-06
00027	001	0,0058	-0,0119	-0,2719	2,81 E-05	-2,73 E-05	-1,44 E-07
	002	0,0233	-0,0037	-0,0719	8,87 E-06	-1,19 E-04	-2,61 E-07
	003	-0,0023	-0,0026	-0,0224	6,79 E-06	-5,31 E-05	-6,4 E-07
	004	0,9225	0,0028	-0,0016	3,32 E-03	2,69 E-03	1,71 E-04

Nodi - Spostamenti per condizioni di carico non sismiche							
Nodo	CC	S _x [cm]	S _y [cm]	S _z [cm]	Θ _x	Θ _y	Θ _z [rad]
	005	-0,7218	0,0007	-0,0252	3,33 E-03	-2,06 E-03	1,71 E-04
	006	0,1004	0,0018	-0,0134	3,32 E-03	3,17 E-04	1,71 E-04
	007	0,1004	0,0018	-0,0134	3,32 E-03	3,17 E-04	1,71 E-04
00028	001	0,0058	-0,0124	-0,2811	2,99 E-05	-1,99 E-05	2,46 E-07
	002	0,0232	-0,0057	-0,1053	1,74 E-05	-2,78 E-05	1,38 E-06
	003	-0,0023	-0,0052	-0,0431	2,36 E-05	-5,65 E-05	3,72 E-06
	004	0,9233	0,0071	-0,0276	4,23 E-03	2,69 E-03	4,68 E-06
	005	-0,7215	0,0006	-0,0039	4,24 E-03	-2,07 E-03	4,42 E-06
	006	0,1009	0,0038	-0,0158	4,24 E-03	3,13 E-04	4,55 E-06
	007	0,1009	0,0038	-0,0158	4,24 E-03	3,13 E-04	4,55 E-06
00029	001	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
	002	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
	003	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
	004	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
	005	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
	006	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
	007	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00030	001	0,0057	-0,0003	-0,0013	4,74 E-05	-6,02 E-06	-1,79 E-07
	002	0,0231	-0,0008	-0,0016	1,22 E-04	1,84 E-05	-5,47 E-07
	003	-0,0024	-0,0021	-0,0023	3,23 E-04	-1,02 E-04	-1,46 E-06
	004	0,9241	0,0023	-0,0001	1,02 E-03	2,69 E-03	-6,57 E-08
	005	-0,7214	0,0025	-0,0001	1,02 E-03	-2,06 E-03	-6,57 E-08
	006	0,1013	0,0024	-0,0001	1,02 E-03	3,17 E-04	-6,57 E-08
	007	0,1013	0,0024	-0,0001	1,02 E-03	3,17 E-04	-6,57 E-08
00031	001	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
	002	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
	003	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
	004	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
	005	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
	006	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
	007	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00032	001	0,0113	0,0007	-0,0022	-3,9 E-05	3,04 E-05	0 E-01
	002	0,0349	0,0021	-0,0030	-9,92 E-05	1,21 E-05	0 E-01
	003	0,0035	0,0044	-0,0034	-2,6 E-04	1,6 E-06	0 E-01
	004	1,5246	0,0205	-0,0004	5,95 E-03	2,79 E-03	0 E-01
	005	-1,1508	-0,0087	-0,0003	6,01 E-03	-1,97 E-03	0 E-01
	006	0,1869	0,0059	-0,0003	5,98 E-03	4,11 E-04	0 E-01
	007	0,1869	0,0059	-0,0003	5,98 E-03	4,11 E-04	0 E-01
00033	001	-0,0011	0,0000	-0,2427	-7,54 E-06	-2,59 E-05	0 E-01
	002	-0,0023	0,0000	-0,0761	-3,12 E-06	-7,28 E-05	0 E-01
	003	-0,0012	0,0000	-0,0394	-2,04 E-06	-3,07 E-05	0 E-01
	004	-0,0090	0,1080	-0,0062	-4,76 E-03	1,06 E-03	0 E-01
	005	0,0062	0,1079	-0,0065	-4,73 E-03	-8,53 E-04	0 E-01
	006	-0,0014	0,1080	-0,0063	-4,75 E-03	1,04 E-04	0 E-01
	007	-0,0014	0,1080	-0,0063	-4,75 E-03	1,04 E-04	0 E-01
00034	001	0,0113	0,0082	-0,2443	-1,47 E-05	5,38 E-05	0 E-01
	002	0,0348	0,0045	-0,0782	-1,23 E-05	2,33 E-04	0 E-01
	003	0,0035	0,0058	-0,0411	-2,22 E-05	1,16 E-05	0 E-01
	004	1,5246	0,0208	-0,0064	7,77 E-03	2,84 E-03	0 E-01
	005	-1,1509	-0,0083	-0,0068	7,82 E-03	-2,02 E-03	0 E-01
	006	0,1869	0,0062	-0,0066	7,8 E-03	4,14 E-04	0 E-01
	007	0,1869	0,0062	-0,0066	7,8 E-03	4,14 E-04	0 E-01
00035	001	0,0034	-0,0044	-0,0020	9,47 E-06	4,64 E-05	0 E-01
	002	0,0224	-0,0110	-0,0028	2,34 E-05	1,41 E-04	0 E-01
	003	-0,0028	-0,0297	-0,0029	6,46 E-05	6,29 E-05	0 E-01
	004	0,9259	1,0125	-0,0003	1,87 E-03	2,6 E-03	0 E-01
	005	-0,7220	0,9967	-0,0003	1,93 E-03	-1,92 E-03	0 E-01
	006	0,1019	1,0046	-0,0003	1,9 E-03	3,4 E-04	0 E-01
	007	0,1019	1,0046	-0,0003	1,9 E-03	3,4 E-04	0 E-01
00036	001	0,0000	0,0000	0,0000	8,99 E-09	-6,17 E-06	3,2 E-07
	002	0,0000	0,0000	0,0000	-3,42 E-08	1,8 E-05	-8,3 E-07
	003	0,0000	0,0000	0,0000	1,47 E-07	-1,02 E-04	4,62 E-06
	004	0,0000	0,0000	0,0000	-3,97 E-06	2,69 E-03	-9,84 E-05
	005	0,0000	0,0000	0,0000	3,64 E-06	-2,05 E-03	9,74 E-05
	006	0,0000	0,0000	0,0000	-6,46 E-07	3,17 E-04	-1,5 E-05
	007	0,0000	0,0000	0,0000	-6,46 E-07	3,17 E-04	-1,5 E-05
00037	001	0,0000	0,0000	0,0000	-6,78 E-08	3,02 E-05	0 E-01
	002	0,0000	0,0000	0,0000	-2,76 E-08	1,18 E-05	0 E-01
	003	0,0000	0,0000	0,0000	-1,23 E-08	9,26 E-07	0 E-01
	004	0,0000	0,0000	0,0000	-6,44 E-06	2,81 E-03	0 E-01
	005	0,0000	0,0000	0,0000	4,3 E-06	-1,96 E-03	0 E-01
	006	0,0000	0,0000	0,0000	-1,03 E-06	4,28 E-04	0 E-01
	007	0,0000	0,0000	0,0000	-1,03 E-06	4,28 E-04	0 E-01
00038	001	0,0001	0,0052	-0,2441	-1,28 E-05	4,82 E-05	0 E-01
	002	-0,0090	0,0024	-0,0780	-7,46 E-06	1,42 E-04	0 E-01
	003	-0,0022	0,0023	-0,0406	-1,05 E-05	3,66 E-05	0 E-01
	004	0,9266	1,3955	-0,0064	3,85 E-03	2,71 E-03	0 E-01
	005	-0,7209	1,3764	-0,0067	3,9 E-03	-2 E-03	0 E-01
	006	0,1029	1,3859	-0,0065	3,88 E-03	3,53 E-04	0 E-01
	007	0,1029	1,3859	-0,0065	3,88 E-03	3,53 E-04	0 E-01
00039	001	0,0000	0,0000	0,0000	-1,1 E-07	5,38 E-05	0 E-01
	002	0,0000	0,0000	0,0000	-5,31 E-07	2,33 E-04	0 E-01
	003	0,0000	0,0000	0,0000	-2,65 E-08	1,21 E-05	0 E-01
	004	0,0000	0,0000	0,0000	-5,25 E-06	2,86 E-03	0 E-01
	005	0,0000	0,0000	0,0000	4,38 E-06	-2 E-03	0 E-01

Nodi - Spostamenti per condizioni di carico non sismiche							
Nodo	CC	S _x [cm]	S _y [cm]	S _z [cm]	Θ _x	Θ _y	Θ _z [rad]
00040	006	0,0000	0,0000	0,0000	-8,43 E-07	4,29 E-04	0 E-01
	007	0,0000	0,0000	0,0000	-8,43 E-07	4,29 E-04	0 E-01
	001	-0,0017	0,0019	-0,0013	1,04 E-05	-2,31 E-06	0 E-01
	002	-0,0009	0,0051	-0,0020	2,58 E-05	3,74 E-05	0 E-01
	003	-0,0081	0,0133	-0,0019	6,9 E-05	-2,83 E-05	0 E-01
	004	0,4193	0,7890	-0,0002	-3,41 E-03	2,47 E-03	0 E-01
	005	-0,3354	0,7831	-0,0002	-3,37 E-03	-1,94 E-03	0 E-01
	006	0,0419	0,7860	-0,0002	-3,39 E-03	2,66 E-04	0 E-01
00041	007	0,0419	0,7860	-0,0002	-3,39 E-03	2,66 E-04	0 E-01
	001	-0,0065	0,0027	-0,2437	-1,11 E-05	7,04 E-06	0 E-01
	002	-0,0207	0,0011	-0,0774	-4,4 E-06	-1,79 E-05	0 E-01
	003	-0,0080	0,0008	-0,0401	-4,22 E-06	4,65 E-06	0 E-01
	004	0,4214	1,4686	-0,0063	-2,91 E-03	2,1 E-03	0 E-01
	005	-0,3358	1,4586	-0,0066	-2,86 E-03	-1,64 E-03	0 E-01
	006	0,0428	1,4636	-0,0064	-2,88 E-03	2,29 E-04	0 E-01
	007	0,0428	1,4636	-0,0064	-2,88 E-03	2,29 E-04	0 E-01
00042	001	0,0030	0,0065	-0,0009	-7,24 E-06	2,69 E-05	-1,04 E-07
	002	0,0093	0,0169	-0,0013	-1,89 E-05	9,59 E-05	-3,16 E-07
	003	0,0062	0,0449	-0,0016	-5,12 E-05	1,78 E-05	-8,43 E-07
	004	0,4257	0,1106	0,0000	-9,16 E-05	2,43 E-03	-3,8 E-08
	005	-0,3367	0,1109	-0,0001	-9,24 E-05	-1,91 E-03	-3,8 E-08
	006	0,0445	0,1108	0,0000	-9,2 E-05	2,64 E-04	-3,8 E-08
	007	0,0445	0,1108	0,0000	-9,2 E-05	2,64 E-04	-3,8 E-08
00043	001	0,0066	-0,0068	-0,2809	2,76 E-05	2,72 E-05	1,31 E-07
	002	0,0239	-0,0027	-0,1051	1,32 E-05	4,47 E-05	8,4 E-07
	003	0,0060	-0,0019	-0,0426	1,1 E-05	-1,84 E-05	2,29 E-06
	004	0,4281	0,6234	-0,0274	1,12 E-03	2,25 E-03	4,5 E-06
	005	-0,3397	0,6198	-0,0037	1,14 E-03	-1,75 E-03	4,24 E-06
	006	0,0442	0,6216	-0,0156	1,13 E-03	2,5 E-04	4,37 E-06
	007	0,0442	0,6216	-0,0156	1,13 E-03	2,5 E-04	4,37 E-06
00044	001	0,0105	-0,0066	-0,2718	2,69 E-05	-1,79 E-05	-9,62 E-08
	002	0,0387	-0,0020	-0,0718	8,67 E-06	1,58 E-06	-1,17 E-07
	003	0,0059	-0,0014	-0,0222	5,93 E-06	-1,89 E-05	-2,55 E-07
	004	0,4283	0,4900	-0,0014	9,93 E-04	2,24 E-03	1,71 E-04
	005	-0,3420	0,4888	-0,0251	9,98 E-04	-1,74 E-03	1,71 E-04
	006	0,0432	0,4894	-0,0132	9,95 E-04	2,49 E-04	1,71 E-04
	007	0,0432	0,4894	-0,0132	9,95 E-04	2,49 E-04	1,71 E-04
00045	001	-0,0015	0,0045	-0,0575	-1,03 E-06	5,32 E-04	0 E-01
	002	0,0050	0,0119	-0,1382	-1,87 E-06	1,03 E-03	0 E-01
	003	-0,0198	0,0315	-0,3275	-1,81 E-06	1,11 E-03	0 E-01
	004	1,1365	0,1654	-0,0743	7,52 E-07	2,1 E-04	0 E-01
	005	-0,1156	0,1652	-0,0719	-1,01 E-06	8,96 E-05	0 E-01
	006	0,5105	0,1653	-0,0731	-2,72 E-07	1,5 E-04	0 E-01
	007	0,5105	0,1653	-0,0731	-2,72 E-07	1,5 E-04	0 E-01
00046	001	0,0011	0,0052	-0,0005	-1,39 E-06	5,32 E-04	0 E-01
	002	0,0116	0,0134	0,0087	-4,28 E-06	1,03 E-03	0 E-01
	003	-0,0014	0,0356	0,0629	-2,32 E-06	1,11 E-03	0 E-01
	004	0,5245	0,1642	0,0223	1,43 E-05	2,1 E-04	0 E-01
	005	-0,7231	0,1639	0,0254	-1,33 E-05	8,96 E-05	0 E-01
	006	-0,0993	0,1641	0,0238	-1,74 E-06	1,5 E-04	0 E-01
	007	-0,0993	0,1641	0,0238	-1,74 E-06	1,5 E-04	0 E-01
00047	001	0,0027	-0,0008	-0,0433	9,54 E-07	-5,24 E-04	0 E-01
	002	0,0130	-0,0017	-0,1019	1,82 E-06	-1,01 E-03	0 E-01
	003	-0,0113	-0,0048	-0,2448	1,79 E-06	-1,05 E-03	0 E-01
	004	0,9344	1,0117	0,1120	-4,47 E-07	-2,17 E-04	0 E-01
	005	-0,3190	1,0018	0,1079	3,64 E-07	-8,61 E-05	0 E-01
	006	0,3077	1,0067	0,1100	1,22 E-07	-1,52 E-04	0 E-01
	007	0,3077	1,0067	0,1100	1,22 E-07	-1,52 E-04	0 E-01
00048	001	0,0055	-0,0001	0,0000	9,73 E-07	-5,24 E-04	0 E-01
	002	0,0203	-0,0002	0,0066	3,44 E-06	-1,01 E-03	0 E-01
	003	0,0075	-0,0007	0,0452	1,8 E-06	-1,05 E-03	0 E-01
	004	0,6080	1,0110	-0,0484	-1,74 E-05	-2,17 E-04	0 E-01
	005	-0,6393	1,0011	-0,0441	4,27 E-06	-8,61 E-05	0 E-01
	006	-0,0156	1,0061	-0,0462	-2,21 E-07	-1,52 E-04	0 E-01
	007	-0,0156	1,0061	-0,0462	-2,21 E-07	-1,52 E-04	0 E-01
00049	001	0,0057	0,0024	-0,0138	2,76 E-04	5,32 E-04	-1,54 E-05
	002	0,0201	0,0061	-0,0261	7,19 E-04	1,03 E-03	-3,86 E-05
	003	0,0046	0,0162	-0,0296	1,91 E-03	1,12 E-03	-1,07 E-04
	004	0,7006	0,1589	-0,0052	5,59 E-04	2,12 E-04	3,54 E-03
	005	-0,5495	0,1586	-0,0022	5,63 E-04	9,08 E-05	3,51 E-03
	006	0,0755	0,1588	-0,0037	5,61 E-04	1,51 E-04	3,53 E-03
	007	0,0755	0,1588	-0,0037	5,61 E-04	1,51 E-04	3,53 E-03
00050	001	-0,0005	-0,0022	-0,0093	1,98 E-04	-5,23 E-04	-1,65 E-05
	002	0,0082	-0,0053	-0,0171	5,03 E-04	-1,01 E-03	-4,19 E-05
	003	-0,0082	-0,0144	-0,0181	1,34 E-03	-1,05 E-03	-1,09 E-04
	004	0,6975	1,0205	-0,0033	-9,27 E-04	-2,19 E-04	1,89 E-03
	005	-0,5502	1,0101	-0,0013	-8,79 E-04	-8,79 E-05	1,85 E-03
	006	0,0736	1,0153	-0,0023	-9,03 E-04	-1,54 E-04	1,87 E-03
	007	0,0736	1,0153	-0,0023	-9,03 E-04	-1,54 E-04	1,87 E-03
00051	001	-0,0006	-0,0016	-0,0018	5,79 E-05	3,02 E-05	0 E-01
	002	0,0081	-0,0037	-0,0026	1,46 E-04	1,37 E-04	0 E-01
	003	-0,0084	-0,0102	-0,0027	3,91 E-04	3,74 E-05	0 E-01
	004	0,6972	1,0472	-0,0002	-9,87 E-04	2,53 E-03	0 E-01
	005	-0,5504	1,0363	-0,0002	-9,37 E-04	-1,93 E-03	0 E-01
	006	0,0734	1,0418	-0,0002	-9,62 E-04	3,02 E-04	0 E-01

Nodi - Spostamenti per condizioni di carico non sismiche								
Nodo	CC	S _x [cm]	S _y [cm]	S _z [cm]	Θ _x	Θ _y	Θ _z [rad]	
	007	0,0734	1,0418	-0,0002	-9,62 E-04	3,02 E-04		0 E-01
00052	001	0,0058	0,0040	-0,0012	6,07 E-05	1,17 E-05		-1,47 E-07
	002	0,0203	0,0104	-0,0016	1,57 E-04	6,73 E-05		-4,47 E-07
	003	0,0050	0,0276	-0,0022	4,18 E-04	-5,63 E-05		-1,19 E-06
	004	0,7003	0,0772	-0,0001	6,76 E-04	2,6 E-03		-5,37 E-08
	005	-0,5499	0,0776	-0,0001	6,77 E-04	-2 E-03		-5,37 E-08
	006	0,0752	0,0774	-0,0001	6,77 E-04	2,99 E-04		-5,37 E-08
	007	0,0752	0,0774	-0,0001	6,77 E-04	2,99 E-04		-5,37 E-08
00053	001	-0,0030	0,0000	-0,2967	-8 E-06	-2,9 E-04		-4,8 E-08
	002	-0,0033	0,0000	-0,0843	-2,98 E-06	-3,27 E-04		-4,77 E-08
	003	-0,0005	0,0000	-0,0206	-1,72 E-06	-5,31 E-05		-2,94 E-08
	004	0,0287	0,2556	-0,0481	-7,35 E-03	3,76 E-04		-4,03 E-04
	005	-0,0234	0,2556	-0,0008	-7,35 E-03	-2,57 E-04		-4,03 E-04
	006	0,0026	0,2556	-0,0245	-7,35 E-03	5,97 E-05		-4,03 E-04
	007	0,0026	0,2556	-0,0244	-7,35 E-03	5,97 E-05		-4,03 E-04
00054	001	0,0057	0,0012	-0,2977	2,08 E-04	5,61 E-04		7,74 E-06
	002	0,0044	0,0007	-0,0995	1,08 E-04	4,11 E-04		3,38 E-06
	003	0,0008	0,0000	-0,0390	-3,87 E-06	6,54 E-05		1,12 E-06
	004	0,0253	0,2566	0,0081	-3,07 E-03	2,53 E-04		6,64 E-04
	005	-0,0309	0,2569	-0,0131	-3,04 E-03	-1,19 E-04		6,6 E-04
	006	-0,0028	0,2567	-0,0025	-3,05 E-03	6,7 E-05		6,62 E-04
	007	-0,0028	0,2567	-0,0025	-3,05 E-03	6,7 E-05		6,62 E-04
00055	001	-0,0009	0,0000	-0,2802	1,83 E-05	-1,62 E-04		-2,58 E-08
	002	0,0020	0,0000	-0,1039	6,4 E-06	-2,7 E-05		1,05 E-07
	003	0,0007	0,0001	-0,0419	4,13 E-06	6,82 E-05		3,36 E-07
	004	0,0065	0,1939	-0,0272	-2,14 E-03	1,57 E-04		4,25 E-06
	005	-0,0073	0,1938	-0,0035	-2,13 E-03	-1,27 E-04		3,99 E-06
	006	-0,0004	0,1939	-0,0153	-2,13 E-03	1,52 E-05		4,12 E-06
	007	-0,0004	0,1939	-0,0153	-2,13 E-03	1,52 E-05		4,12 E-06
00056	001	0,0029	0,0000	-0,2712	1,81 E-05	2,23 E-04		-3,13 E-08
	002	0,0049	0,0000	-0,0712	6,02 E-06	2,57 E-04		8,22 E-08
	003	0,0007	0,0000	-0,0218	3,98 E-06	6,79 E-05		2,74 E-07
	004	0,0066	0,1672	-0,0012	-2,01 E-03	1,64 E-04		1,71 E-04
	005	-0,0073	0,1673	-0,0248	-2 E-03	-1,34 E-04		1,71 E-04
	006	-0,0004	0,1672	-0,0130	-2 E-03	1,5 E-05		1,71 E-04
	007	-0,0004	0,1672	-0,0130	-2 E-03	1,5 E-05		1,71 E-04
00057	001	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	9,81 E-06		-2,73 E-08
	002	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	1,05 E-04		-3,27 E-07
	003	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	-7,71 E-07		2,53 E-09
	004	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	6,4 E-03		-1,79 E-05
	005	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	-3,74 E-03		1,01 E-05
	006	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	1,33 E-03		-4,17 E-06
	007	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	1,33 E-03		-3,81 E-06
00058	001	0,0000	0,0000	0,0000	-8,69 E-09	-7,84 E-06		3,23 E-07
	002	0,0000	0,0000	0,0000	1,03 E-07	9,46 E-05		-4,07 E-06
	003	0,0000	0,0000	0,0000	-3,93 E-08	-2,94 E-05		1,46 E-06
	004	0,0000	0,0000	0,0000	2,32 E-06	2,31 E-03		-9,23 E-05
	005	0,0000	0,0000	0,0000	-2,18 E-06	-2,05 E-03		8,91 E-05
	006	0,0000	0,0000	0,0000	1,52 E-07	1,31 E-04		-4,88 E-06
	007	0,0000	0,0000	0,0000	1,52 E-07	1,31 E-04		-4,88 E-06
00059	001	0,0000	0,0000	0,0000	5,5 E-08	-1,99 E-05		1,01 E-06
	002	0,0000	0,0000	0,0000	6,34 E-08	-2,77 E-05		1,15 E-06
	003	0,0000	0,0000	0,0000	1,55 E-07	-5,64 E-05		2,57 E-06
	004	0,0000	0,0000	0,0000	-6,07 E-06	2,67 E-03		-1,17 E-04
	005	0,0000	0,0000	0,0000	4,77 E-06	-2,08 E-03		9,71 E-05
	006	0,0000	0,0000	0,0000	-6,89 E-07	2,97 E-04		-1,46 E-05
	007	0,0000	0,0000	0,0000	-6,89 E-07	2,97 E-04		-1,46 E-05
00060	001	0,0000	0,0000	0,0000	7,34 E-08	-2,73 E-05		1,27 E-06
	002	0,0000	0,0000	0,0000	2,91 E-07	-1,18 E-04		5,32 E-06
	003	0,0000	0,0000	0,0000	1,47 E-07	-5,31 E-05		2,61 E-06
	004	0,0000	0,0000	0,0000	-6,38 E-06	2,68 E-03		-1,05 E-04
	005	0,0000	0,0000	0,0000	3,5 E-06	-2,07 E-03		7,54 E-05
	006	0,0000	0,0000	0,0000	-6,49 E-07	3,04 E-04		-1,33 E-05
	007	0,0000	0,0000	0,0000	-6,49 E-07	3,04 E-04		-1,33 E-05

LEGENDA:
CC Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.
S_x, S_y Le componenti dello spostamento sono relative al sistema di riferimento globale X, Y, Z.
S_z, Θ_x
Θ_y, Θ_z

TRAVI - SOLLECITAZIONI PER CONDIZIONI DI CARICO NON SISMICHE

Travi - Sollecitazioni per condizioni di carico non sismiche													
Id _{Tr}	CC	Estr. Inz.						Estr. Fin.					
		M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃
		[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]		[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]
Piano Terra					Travata: Piano Terra								
Trave Acciaio 9-15a	001	0	0	0	-1	88	0	0	0	0	-1	-89	0
	002	0	0	0	-1	259	0	0	0	0	1	-267	0
	003	0	0	0	-2	691	0	0	0	0	2	-711	0
	004	0	0	0	2 869	158	0	0	0	-172	2 869	92	0
	005	0	0	0	2 869	158	0	0	0	-172	2 869	92	0
	006	0	0	0	2 871	158	0	0	0	-172	2 871	92	0
	007	0	0	0	2 866	158	0	0	0	-172	2 866	92	0

Travi - Sollecitazioni per condizioni di carico non sismiche

Id _{Tr}	CC	Estr. Inz.						Estr. Fin.					
		M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃
		[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]
Trave Acciaio 10-16a	001	0	0	0	-1	114	0	0	0	0	-1	-116	0
	002	0	0	0	0	518	0	0	0	0	0	-538	0
	003	0	0	0	0	1 382	0	0	0	0	0	-1 434	0
	004	1	0	0	5 417	440	-21	1	0	-325	5 415	26	22
	005	1	0	0	5 417	440	-21	1	0	-325	5 415	26	22
	006	1	0	0	5 422	440	-21	1	0	-325	5 420	27	22
	007	1	0	0	5 412	439	-21	1	0	-325	5 410	26	22
Trave Acciaio 11-17a	001	0	0	0	0	88	0	0	0	0	0	-90	0
	002	0	0	0	-1	259	0	0	0	0	1	-271	0
	003	0	0	0	-2	691	0	0	0	0	2	-722	0
	004	1	0	0	3 639	362	-21	1	0	-218	3 639	-51	22
	005	1	0	0	3 639	362	-21	1	0	-218	3 639	-51	22
	006	1	0	0	3 642	362	-21	1	0	-218	3 642	-51	22
	007	1	0	0	3 637	362	-21	1	0	-218	3 637	-51	22
Trave Acciaio 9-10	001	0	0	0	25	106	0	0	0	0	-1	-106	0
	002	0	0	0	24	11	0	0	0	0	21	-11	0
	003	0	0	0	5	30	0	0	0	0	-2	-31	0
	004	-208	0	0	-483	49	544	-208	0	0	-429	-49	-542
	005	-208	0	0	233	43	544	-208	0	0	179	-43	-542
	006	-208	0	0	-125	46	547	-208	0	0	-125	-46	-545
	007	-208	0	0	-125	46	542	-208	0	0	-125	-46	-540
Trave Acciaio 10-11	001	0	0	0	20	106	0	0	0	0	-9	-106	0
	002	0	0	0	16	11	0	0	0	0	13	-11	0
	003	0	0	0	4	30	0	0	0	0	-4	-31	0
	004	94	0	0	-383	381	579	94	0	0	-297	-385	-576
	005	94	0	0	211	370	579	94	0	0	115	-374	-576
	006	94	0	0	-86	375	581	94	0	0	-91	-379	-578
	007	94	0	0	-86	375	576	94	0	0	-91	-379	-573
Trave Acciaio 9-10	001	0	0	-6	102	198	0	0	0	-6	102	-198	0
	002	0	0	-6	93	876	0	0	0	-6	93	-876	0
	003	0	0	-1	20	0	0	0	0	-1	20	0	0
	004	119	0	32	-537	2	1 052	119	0	26	-432	2	-1 053
	005	119	0	-22	367	-2	1 052	119	0	-16	262	-2	-1 053
	006	119	0	5	-85	0	1 052	119	0	5	-85	0	-1 053
	007	119	0	5	-85	0	1 052	119	0	5	-85	0	-1 053
Trave Acciaio 10-11	001	0	0	-6	94	197	0	0	0	-6	94	-197	0
	002	0	0	-5	85	875	0	0	0	-5	85	-875	0
	003	0	0	-1	18	0	0	0	0	-1	18	0	0
	004	-27	0	30	-500	3	888	-27	0	22	-362	3	-888
	005	-27	0	-20	327	-3	888	-27	0	-11	189	-3	-888
	006	-27	0	5	-87	0	888	-27	0	5	-87	0	-888
	007	-27	0	5	-87	0	888	-27	0	5	-87	0	-888
Trave Acciaio 10-11	001	0	0	2	-28	202	0	0	0	2	-28	-206	0
	002	0	0	2	-36	920	0	0	0	2	-36	-964	0
	003	0	0	0	-4	0	0	0	0	0	-4	0	0
	004	94	0	-38	632	2	1 041	94	0	-44	736	2	-1 041
	005	94	0	21	-343	-2	1 041	94	0	27	-447	-2	-1 041
	006	94	0	-9	144	0	1 041	94	0	-9	144	0	-1 041
	007	94	0	-9	144	0	1 041	94	0	-9	144	0	-1 041
Trave Acciaio 9-10	001	0	0	2	-40	189	0	0	0	2	-40	-193	0
	002	0	0	3	-52	796	0	0	0	3	-52	-836	0
	003	0	0	0	-7	0	0	0	0	0	-7	0	0
	004	-86	0	-40	667	2	1 007	-86	0	-46	768	2	-1 007
	005	-86	0	21	-345	-2	1 007	-86	0	27	-446	-2	-1 007
	006	-86	0	-10	161	0	1 007	-86	0	-10	161	0	-1 007
	007	-86	0	-10	161	0	1 007	-86	0	-10	161	0	-1 007
Trave Acciaio 6-12a	001	0	0	0	-23	102	0	0	0	1	-13	-105	0
	002	0	0	0	-27	390	0	0	0	-1	9	-408	0
	003	0	0	0	-45	1 043	0	0	0	-3	47	-1 088	0
	004	0	0	0	2 728	118	0	0	0	-165	2 728	118	0
	005	0	0	0	2 727	118	0	0	0	-164	2 727	118	0
	006	0	0	0	2 728	118	0	0	0	-165	2 728	118	0
	007	0	0	0	2 728	118	0	0	0	-165	2 728	118	0
Trave Acciaio 7-13a	001	0	0	1	-21	134	0	0	0	1	-21	-137	0
	002	0	0	1	-11	697	0	0	0	1	-11	-724	0
	003	0	0	0	-1	1 860	0	0	0	0	-1	-1 931	0
	004	0	0	-285	4 743	220	-4	0	0	-285	4 743	-225	4
	005	0	0	-285	4 742	220	-4	0	0	-285	4 742	-225	4
	006	0	0	-285	4 742	220	-4	0	0	-285	4 742	-225	4
	007	0	0	-285	4 742	220	-4	0	0	-285	4 742	-225	4
Trave Acciaio 8-14a	001	0	0	0	-22	94	0	0	0	1	-13	-96	0
	002	0	0	0	-22	307	0	0	0	0	5	-315	0
	003	0	0	0	-35	817	0	0	0	-2	36	-838	0
	004	0	0	0	2 148	280	-4	0	0	-131	2 164	-98	4
	005	0	0	0	2 149	280	-4	0	0	-131	2 166	-98	4
	006	0	0	0	2 149	280	-4	0	0	-131	2 165	-98	4
	007	0	0	0	2 149	280	-4	0	0	-131	2 165	-98	4
Trave Acciaio 6-7	001	0	0	-1	15	160	0	0	0	-1	15	-160	0
	002	0	0	-5	89	17	0	0	0	-5	89	-17	0
	003	0	0	1	-9	47	0	0	0	1	-9	-46	0
	004	-53	-1	5	-77	71	630	-53	0	1	-14	-69	-630
	005	-53	-1	0	-5	69	630	-53	0	4	-68	-71	-630
	006	-53	-1	3	-41	70	630	-53	0	2	-41	-70	-630
	007	-53	-1	3	-41	70	630	-53	0	2	-41	-70	-630

Travi - Sollecitazioni per condizioni di carico non sismiche														
Id _{Tr}	CC	Estr. Inz.						Estr. Fin.						
		M ₁ [N-m]	M ₂ [N-m]	M ₃ [N-m]	N [N]	T ₂ [N]	T ₃ [N]	M ₁ [N-m]	M ₂ [N-m]	M ₃ [N-m]	N [N]	T ₂ [N]	T ₃ [N]	
Trave Acciaio 7-8	001	0	0	-1	10	125	0	0	0	0	10	-125	0	
	002	0	0	-4	69	13	0	0	0	-4	69	-13	0	
	003	0	0	0	-6	36	0	0	0	1	-6	-36	0	
	004	91	0	5	-79	468	471	91	-2	2	-14	-466	-472	
	005	90	0	4	-58	466	471	90	-2	7	-88	-468	-472	
	006	90	0	4	-69	467	471	90	-2	5	-51	-467	-472	
	007	90	0	4	-69	467	471	90	-2	5	-51	-467	-472	
Trave Acciaio 6-7	001	0	0	-18	304	244	0	0	0	-18	304	-244	0	
	002	0	0	-6	116	808	0	0	0	-7	116	-807	0	
	003	0	0	-3	43	0	0	0	0	-3	43	0	0	
	004	11	-2	8	-129	2	1 455	11	0	-1	17	2	-1 456	
	005	11	-2	-2	34	-2	1 455	11	0	7	-112	-2	-1 456	
	006	11	-2	3	-47	0	1 455	11	0	3	-47	0	-1 456	
	007	11	-2	3	-47	0	1 455	11	0	3	-47	0	-1 456	
Trave Acciaio 7-8	001	0	0	-13	219	190	0	0	0	-13	219	-191	0	
	002	0	0	-5	91	631	0	0	0	-3	91	-632	0	
	003	0	0	-3	42	0	0	0	0	-3	42	0	0	
	004	-16	0	9	-143	3	1 059	-16	-3	-1	20	3	-1 063	
	005	-16	0	0	4	-3	1 059	-16	-3	10	-159	-3	-1 063	
	006	-16	0	4	-70	0	1 059	-16	-3	4	-70	0	-1 063	
	007	-16	0	4	-70	0	1 059	-16	-3	4	-70	0	-1 063	
Trave Acciaio 7-8	001	0	0	3	-56	175	0	0	0	4	-56	-176	0	
	002	0	0	6	-96	494	0	0	0	7	-96	-495	0	
	003	0	0	0	1	0	0	0	0	0	1	0	0	
	004	63	0	-7	118	2	902	63	-3	-12	208	2	-904	
	005	63	0	-7	123	-2	902	63	-3	-2	33	-2	-904	
	006	63	0	-7	120	0	902	63	-3	-7	120	0	-904	
	007	63	0	-7	120	0	902	63	-3	-7	120	0	-904	
Trave Acciaio 6-7	001	0	0	5	-82	224	0	0	0	5	-82	-224	0	
	002	0	0	8	-124	632	0	0	0	7	-124	-632	0	
	003	0	0	0	5	0	0	0	0	0	5	0	0	
	004	-36	-1	1	-10	2	1 223	-36	0	-7	112	2	-1 222	
	005	-36	-1	-10	167	-2	1 223	-36	0	-3	45	-2	-1 222	
	006	-36	-1	-5	78	0	1 223	-36	0	-5	78	0	-1 222	
	007	-36	-1	-5	78	0	1 223	-36	0	-5	78	0	-1 222	
Trave Acciaio 1-9a	001	0	0	0	-3	75	0	0	0	0	4	-76	0	
	002	0	0	0	-10	228	0	0	0	1	11	-236	0	
	003	0	0	1	-26	607	0	0	0	2	26	-627	0	
	004	0	-3	126	2 091	154	3	0	0	125	2 091	-157	3	
	005	0	-3	126	2 090	154	3	0	0	125	2 090	-157	3	
	006	0	-3	126	2 090	154	3	0	0	125	2 090	-157	3	
	007	0	-3	126	2 090	154	3	0	0	125	2 090	-157	3	
Trave Acciaio 4-5	001	1	0	0	8	228	0	1	0	-1	8	-228	0	
	002	1	0	4	-65	983	0	1	0	8	-65	-985	0	
	003	2	0	-1	14	0	0	2	0	-2	14	0	0	
	004	-51	0	5	-89	3	1 226	-51	0	-4	34	3	-1 226	
	005	-51	0	-2	35	-4	1 226	-51	0	10	-88	-4	-1 226	
	006	-51	0	2	-27	-1	1 226	-51	0	3	-27	-1	-1 226	
	007	-51	0	2	-27	-1	1 226	-51	0	3	-27	-1	-1 226	
Trave Acciaio 1-2	001	0	0	0	5	115	0	0	0	0	5	-115	0	
	002	0	0	0	69	12	0	0	0	0	69	-12	0	
	003	0	0	0	20	33	0	0	0	0	20	-33	0	
	004	-26	1	0	-247	369	559	-26	0	0	-143	-369	-559	
	005	-26	0	0	173	369	559	-26	0	0	69	-369	-559	
	006	-26	0	0	-37	369	559	-26	0	0	-37	-369	-559	
	007	-26	0	0	-37	369	559	-26	0	0	-37	-369	-559	
Trave Acciaio 2-3	001	0	0	0	32	116	0	0	0	0	32	-116	0	
	002	-3	0	0	108	12	0	-3	0	0	108	-12	0	
	003	-8	0	0	38	33	0	-8	0	0	38	-33	0	
	004	91	0	0	-363	51	575	91	0	0	-305	-51	-575	
	005	91	0	0	249	51	575	91	0	0	191	-51	-575	
	006	91	0	0	-57	51	575	91	0	0	-57	-51	-575	
	007	91	0	0	-57	51	575	91	0	0	-57	-51	-575	
Trave Acciaio 2-8a	001	0	0	0	-4	98	0	0	0	0	5	-100	0	
	002	0	0	1	-20	457	0	0	0	1	22	-473	0	
	003	0	0	3	-54	1 218	0	0	0	3	52	-1 259	0	
	004	1	10	207	3 451	154	-9	1	0	207	3 451	-157	-9	
	005	1	10	207	3 452	154	-9	1	0	207	3 452	-157	-9	
	006	1	10	207	3 452	154	-9	1	0	207	3 452	-157	-9	
	007	1	10	207	3 452	154	-9	1	0	207	3 452	-157	-9	
Trave Acciaio 3-7a	001	0	0	-2	-40	75	0	0	0	-2	-34	-76	0	
	002	0	0	-5	-106	229	0	0	0	-5	-85	-237	0	
	003	0	1	-14	-281	611	-1	0	0	-14	-228	-632	-1	
	004	0	-5	115	1 916	28	4	0	0	115	1 916	-27	4	
	005	0	-5	115	1 915	28	4	0	0	115	1 915	-27	4	
	006	0	-5	115	1 916	28	4	0	0	115	1 916	-27	4	
	007	0	-5	115	1 916	28	4	0	0	115	1 916	-27	4	
Trave Acciaio 4-10a	001	0	0	0	-22	132	0	0	0	1	-22	-134	0	
	002	0	-1	1	-57	432	1	0	0	3	-57	-449	1	
	003	0	-3	3	-150	1 152	1	0	0	9	-150	-1 198	1	
	004	-1	47	0	2 765	132	-25	-1	0	-166	2 765	39	-25	
	005	-1	48	0	2 769	132	-25	-1	0	-166	2 769	39	-25	
	006	-1	48	0	2 767	132	-25	-1	0	-166	2 767	39	-25	
	007	-1	48	0	2 767	132	-25	-1	0	-166	2 767	39	-25	

Travi - Sollecitazioni per condizioni di carico non sismiche

Id _{Tr}	CC	Estr. Inz.						Estr. Fin.					
		M ₁ [N-m]	M ₂ [N-m]	M ₃ [N-m]	N [N]	T ₂ [N]	T ₃ [N]	M ₁ [N-m]	M ₂ [N-m]	M ₃ [N-m]	N [N]	T ₂ [N]	T ₃ [N]
Trave Acciaio 5-11a	001	0	0	0	0	133	0	0	0	0	0	-134	0
	002	0	0	1	0	434	0	0	0	0	0	-447	0
	003	0	0	3	0	1 157	0	0	0	0	0	-1 193	0
	004	-2	49	0	2 869	135	-25	-2	0	-172	2 869	42	-25
	005	-2	49	0	2 870	135	-25	-2	0	-172	2 870	42	-25
	006	-2	49	0	2 869	135	-25	-2	0	-172	2 869	42	-25
	007	-2	49	0	2 869	135	-25	-2	0	-172	2 869	42	-25
Trave Acciaio 3-4	001	1	0	0	86	146	0	1	0	-5	86	-143	0
	002	2	0	0	257	4	0	2	0	-15	257	4	0
	003	6	0	0	179	3	0	6	0	-11	179	3	0
	004	-19	0	0	-596	-9	483	-19	0	33	-542	-9	-501
	005	-21	0	0	373	5	483	-21	0	-19	319	5	-501
	006	-20	0	0	-112	-2	483	-20	0	7	-112	-2	-501
	007	-20	0	0	-112	-2	483	-20	0	7	-112	-2	-501
Trave Acciaio 4-5	001	-1	0	0	5	126	0	-1	0	0	5	-126	0
	002	-2	0	0	50	14	0	-2	0	0	50	-13	0
	003	-6	0	0	7	36	0	-6	0	0	7	-36	0
	004	-47	0	0	-47	55	690	-47	0	0	22	-55	-690
	005	-47	0	0	43	55	690	-47	0	0	-26	-55	-690
	006	-47	0	0	-2	55	690	-47	0	0	-2	-55	-690
	007	-47	0	0	-2	55	690	-47	0	0	-2	-55	-690
Trave Acciaio 4-5	001	1	0	2	-28	216	0	1	0	2	-28	-216	0
	002	1	0	1	-15	869	0	1	0	1	-15	-869	0
	003	2	0	2	-37	0	0	2	0	2	-37	0	0
	004	-13	0	22	-363	1	645	-13	0	18	-298	1	-645
	005	-13	0	-19	321	-1	645	-13	0	-15	256	-1	-645
	006	-13	0	1	-21	0	645	-13	0	1	-21	0	-645
	007	-13	0	1	-21	0	645	-13	0	1	-21	0	-645
Trave Acciaio 1-2	001	0	0	-1	25	197	0	0	0	-1	25	-197	0
	002	0	0	6	-105	794	0	0	0	6	-105	-794	0
	003	0	0	2	-29	0	0	0	0	2	-29	0	0
	004	-4	0	-18	293	4	1 139	-4	-1	-28	464	4	-1 139
	005	-4	0	12	-203	-4	1 139	-4	0	22	-374	-4	-1 139
	006	-4	0	-3	45	0	1 139	-4	0	-3	45	0	-1 139
	007	-4	0	-3	45	0	1 139	-4	0	-3	45	0	-1 139
Trave Acciaio 2-3	001	1	0	4	-59	198	0	1	0	4	-59	-198	0
	002	1	0	12	-200	797	0	1	0	12	-200	-797	0
	003	2	0	3	-56	0	0	2	0	3	-56	0	0
	004	34	-1	-47	780	1	575	34	-1	-50	838	1	-575
	005	35	1	37	-612	-1	575	35	1	40	-670	-1	-575
	006	35	0	-5	84	0	575	35	0	-5	84	0	-575
	007	35	0	-5	84	0	575	35	0	-5	84	0	-575
Trave Acciaio 4a-4	001	125	0	-74	-109	-563	0	125	0	7	-109	-583	0
	002	317	0	-156	-325	-1 231	0	317	0	20	-325	-1 264	0
	003	846	0	-305	-222	-2 269	0	846	0	13	-222	-2 269	0
	004	53	36	-46	530	-101	-261	53	-1	-32	530	-101	-261
	005	51	37	8	-379	-102	-261	51	0	23	-379	-102	-261
	006	52	36	-19	76	-102	-261	52	0	-5	76	-102	-261
	007	52	36	-19	76	-102	-261	52	0	-5	76	-102	-261
Trave Acciaio 3a-6a	001	0	0	28	0	96	0	0	0	0	0	16	0
	002	0	0	58	0	216	0	0	0	0	0	10	0
	003	0	0	155	0	577	0	0	0	0	0	27	0
	004	0	0	6	0	24	0	0	0	0	0	0	0
	005	0	0	6	0	24	0	0	0	0	0	0	0
	006	0	0	6	0	24	0	0	0	0	0	0	0
	007	0	0	6	0	24	0	0	0	0	0	0	0
Trave Acciaio 4a-5a	001	0	0	28	0	96	0	0	0	0	0	16	0
	002	0	0	60	0	221	0	0	0	0	0	10	0
	003	0	0	160	0	588	0	0	0	0	0	26	0
	004	0	0	6	0	23	0	0	0	0	0	0	0
	005	0	0	6	0	23	0	0	0	0	0	0	0
	006	0	0	6	0	23	0	0	0	0	0	0	0
	007	0	0	6	0	23	0	0	0	0	0	0	0
Trave Acciaio 3-3a	001	-118	0	7	-109	567	0	-118	0	-119	-109	534	0
	002	-308	0	20	-325	1 222	0	-308	0	-253	-325	1 169	0
	003	-820	0	13	-222	2 158	0	-820	0	-478	-222	2 158	0
	004	65	-1	-29	482	98	248	65	56	-51	482	98	248
	005	63	0	20	-331	96	248	63	57	-2	-331	96	248
	006	64	0	-5	76	97	248	64	56	-27	76	97	248
	007	64	0	-5	76	97	248	64	56	-27	76	97	248
Trave Acciaio 3a-4a	001	3	0	-119	-109	215	0	3	0	-74	-109	-243	0
	002	9	0	-253	-325	375	0	9	0	-155	-325	-438	0
	003	23	0	-480	-222	43	0	23	0	-303	-222	-154	0
	004	59	56	-51	482	74	248	59	36	-46	530	-77	-261
	005	57	57	-2	-331	73	248	57	37	8	-379	-79	-261
	006	58	56	-27	76	73	248	58	36	-19	76	-78	-261
	007	58	56	-27	76	73	248	58	36	-19	76	-78	-261
Trave Acciaio 1a-4a	001	0	0	0	0	-16	0	0	0	149	0	-223	0
	002	0	0	0	0	-10	0	0	0	369	0	-573	0
	003	0	0	0	0	-27	0	0	0	984	0	-1 527	0
	004	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	005	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	006	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	007	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0

Travi - Sollecitazioni per condizioni di carico non sismiche														
Id _{Tr}	CC	Estr. Inz.						Estr. Fin.						
		M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	
		[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	
Trave Acciaio 2a-3a	001	0	0	0	0	-16	0	0	0	149	0	-223	0	
	002	0	0	0	0	-10	0	0	0	375	0	-577	0	
	003	0	0	0	0	-26	0	0	0	998	0	-1 538	0	
	004	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
	005	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
	006	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
	007	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Fondazione		Travata: Trave 1-2												
Trave 1-2	001	0	0	229	-69	1 584	0	0	0	135	-69	-1 518	0	
	002	0	0	147	-28	1 121	0	0	0	75	-28	-1 070	0	
	003	0	0	28	0	19	0	0	0	-27	0	19	0	
	004	134	-67	-587	-28	-401	602	134	1	565	30	-401	-554	
	005	132	-67	474	25	322	602	132	1	-451	-33	322	-554	
	006	133	-67	-57	-1	-40	602	133	1	57	-1	-40	-554	
	007	133	-67	-57	-1	-40	602	133	1	57	-1	-40	-554	
Fondazione		Travata: Trave 6-7-8												
Trave 6-7	001	-18	14	499	-312	2 031	-2	-18	6	613	-312	-2 090	-2	
	002	-5	6	288	-139	1 162	-1	-5	3	-48	-139	-990	-1	
	003	5	2	75	-50	89	0	5	0	-270	-50	89	0	
	004	270	-115	-806	-28	-319	1 209	270	868	438	68	-319	-705	
	005	290	-122	742	132	331	1 211	290	868	-549	36	331	-703	
	006	280	-118	-32	52	6	1 210	280	868	-55	52	6	-704	
	007	280	-118	-32	52	6	1 210	280	868	-55	52	6	-704	
Trave 7-8	001	34	3	465	-229	1 636	3	34	10	385	-229	-1 584	3	
	002	12	1	-120	-111	720	1	12	5	247	-111	-961	1	
	003	-6	0	-278	-47	-116	1	-6	2	77	-47	-116	1	
	004	-518	918	-509	79	-436	173	-518	-143	818	131	-436	-869	
	005	-492	920	314	13	343	175	-492	-135	-730	-39	343	-867	
	006	-505	919	-98	46	-46	174	-505	-139	44	46	-46	-868	
	007	-505	919	-98	46	-46	174	-505	-139	44	46	-46	-868	
Fondazione		Travata: Trave 9-10-11												
Trave 9-10	001	0	0	245	-124	1 490	0	0	0	16	-124	-1 313	0	
	002	0	0	244	-122	1 258	0	0	0	-484	-122	-697	0	
	003	0	0	45	-23	101	0	0	0	-217	-23	101	0	
	004	1 107	-129	-1 858	-9	-1 066	1 127	1 107	1 114	913	55	-1 066	-170	
	005	1 107	-129	1 280	2	804	1 127	1 107	1 114	-810	-62	804	-170	
	006	1 107	-129	-289	-4	-131	1 127	1 107	1 114	51	-4	-131	-170	
	007	1 107	-129	-289	-4	-131	1 127	1 107	1 114	51	-4	-131	-170	
Trave 10-11	001	-1	0	15	-123	1 312	0	-1	0	241	-123	-1 486	0	
	002	0	0	-491	-120	689	0	0	0	254	-120	-1 263	0	
	003	0	0	-217	-23	-101	0	0	0	45	-23	-101	0	
	004	-239	1 086	-1 158	101	-1 159	-147	-239	-152	1 850	134	-1 159	-807	
	005	-239	1 086	575	-86	682	-147	-239	-152	-1 195	-119	682	-807	
	006	-239	1 086	-292	7	-239	-147	-239	-152	328	7	-239	-807	
	007	-239	1 086	-292	7	-239	-147	-239	-152	328	7	-239	-807	

LEGENDA:

- Id_{Tr}**
Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
- CC**
Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.
- Estr.**
Sollecitazione caratteristiche relative al sistema di riferimento locale 1, 2, 3 (N > 0: compressione).
- Inz./Fin.**

PILASTRI - SOLLECITAZIONI PER CONDIZIONI DI CARICO NON SISMICHE

Pilastri - Sollecitazioni per condizioni di carico non sismiche														
Id _{Pil}	CC	Estr. Inf.						Estr. Sup.						Lv
		M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	
		[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	
Pilastrata: Piano Terra														
Pilastro Acciaio 9	001	0	-25	1	559	0	12	0	0	0	197	0	12	01
	002	0	-45	0	274	0	22	0	0	0	274	0	22	01
	003	0	-3	0	722	0	2	0	0	0	722	0	2	01
	004	-24	1 011	-4 061	141	-1 512	-526	-24	0	-206	141	-2 323	-485	01
	005	-24	-494	-4 061	219	-1 511	267	-24	0	-207	219	-2 323	226	01
	006	-24	259	-4 061	180	-1 511	-129	-24	0	-206	180	-2 323	-129	01
	007	-24	259	-4 061	180	-1 511	-129	-24	0	-206	180	-2 323	-129	01
Pilastro Acciaio 10	001	0	13	1	745	1	-5	0	0	0	327	1	-5	01
	002	0	20	1	541	0	-9	0	0	0	541	0	-9	01
	003	0	3	0	1 443	0	-1	0	0	0	1 443	0	-1	01
	004	37	174	-7 606	866	-2 518	-122	37	-1	300	866	-4 293	-31	01
	005	37	-7	-7 606	855	-2 518	48	37	-1	300	855	-4 293	-43	01
	006	37	84	-7 606	861	-2 518	-37	37	-1	300	861	-4 293	-37	01
	007	37	84	-7 606	860	-2 518	-37	37	-1	300	860	-4 293	-37	01
Pilastro Acciaio 11	001	0	13	1	674	0	-5	0	0	0	195	0	-5	01
	002	0	38	0	269	0	-14	0	0	0	269	0	-14	01
	003	0	0	0	722	0	0	0	0	0	722	0	0	01
	004	-12	-470	-5 866	772	-1 255	131	-12	-1	-93	772	-3 065	223	01
	005	-12	365	-5 866	707	-1 255	-92	-12	-1	-93	707	-3 065	-184	01
	006	-12	-53	-5 866	740	-1 255	19	-12	-1	-93	740	-3 065	19	01
	007	-12	-53	-5 866	739	-1 255	19	-12	-1	-93	739	-3 065	19	01
Pilastro Acciaio 10	001	0	-2	4	2 439	1	-1	0	-4	2	1 963	1	-1	01
	002	0	6	2	4 047	0	-1	0	3	1	4 047	0	-1	01
	003	0	0	1	1 443	0	0	0	-1	1	1 443	0	0	01
	004	37	2 110	3 869	866	5 028	-509	37	893	-6 912	866	3 252	-417	01

Pilastri - Sollecitazioni per condizioni di carico non sismiche

Idpil	CC	Estr. Inf.						Estr. Sup.						Lv
		M ₁ [N-m]	M ₂ [N-m]	M ₃ [N-m]	N [N]	T ₂ [N]	T ₃ [N]	M ₁ [N-m]	M ₂ [N-m]	M ₃ [N-m]	N [N]	T ₂ [N]	T ₃ [N]	
	005	37	-1 400	3 869	854	5 028	399	37	-472	-6 912	854	3 252	307	01
	006	37	355	3 869	861	5 028	-55	37	211	-6 912	861	3 252	-55	01
	007	37	355	3 869	860	5 028	-55	37	211	-6 912	860	3 252	-55	01
Pilastro Acciaio 9	001	0	-154	3	1 849	0	74	0	41	2	1 374	0	74	01
	002	0	-141	1	1 946	0	63	0	25	1	1 946	0	63	01
	003	0	-28	0	722	0	14	0	9	0	722	0	14	01
	004	-24	1 984	1 201	146	2 662	-505	-24	736	-4 239	146	1 523	-446	01
	005	-24	-1 338	1 201	214	2 662	398	-24	-370	-4 238	214	1 523	339	01
	006	-24	323	1 201	180	2 662	-53	-24	183	-4 239	180	1 523	-53	01
	007	-24	323	1 201	180	2 662	-53	-24	183	-4 239	180	1 523	-53	01
Pilastro Acciaio 11	001	0	148	2	1 982	0	-72	0	-40	2	1 506	0	-72	01
	002	0	151	1	2 108	0	-63	0	-13	1	2 108	0	-63	01
	003	0	29	0	722	0	-14	0	-8	0	722	0	-14	01
	004	-12	1 963	2 293	766	3 104	-366	-12	1 057	-4 739	766	2 250	-324	01
	005	-12	-1 275	2 292	713	3 103	289	-12	-571	-4 739	713	2 250	247	01
	006	-12	344	2 292	740	3 103	-38	-12	243	-4 739	740	2 250	-38	01
	007	-12	344	2 292	739	3 103	-38	-12	243	-4 739	739	2 250	-38	01
Pilastro Acciaio 9	001	0	41	2	1 176	0	-28	0	-25	1	748	0	-28	01
	002	0	25	0	1 070	0	-30	0	-45	0	1 070	0	-30	01
	003	0	9	0	722	0	-5	0	-3	0	722	0	-5	01
	004	-24	736	-4 295	144	471	91	-24	1 011	-4 207	144	-504	141	01
	005	-24	-370	-4 295	217	471	-27	-24	-494	-4 207	217	-504	-77	01
	006	-24	183	-4 295	180	471	32	-24	259	-4 207	180	-504	32	01
	007	-24	183	-4 295	180	471	32	-24	259	-4 207	180	-504	32	01
Pilastro Acciaio 11	001	0	-40	1	1 309	0	23	0	13	1	880	0	23	01
	002	0	-13	0	1 233	0	22	0	38	0	1 233	0	22	01
	003	0	-8	0	722	0	4	0	0	0	722	0	4	01
	004	-12	1 057	-4 713	769	1 362	-685	-12	-470	-6 023	769	-214	-605	01
	005	-12	-571	-4 713	709	1 362	435	-12	365	-6 023	709	-214	355	01
	006	-12	243	-4 713	740	1 362	-125	-12	-53	-6 023	740	-214	-125	01
	007	-12	243	-4 713	739	1 362	-125	-12	-53	-6 023	739	-214	-125	01
Pilastro Acciaio 10	001	0	-4	2	1 568	1	7	0	13	1	1 140	1	7	01
	002	0	3	1	2 296	0	7	0	20	0	2 296	0	7	01
	003	0	-1	1	1 443	0	2	0	3	0	1 443	0	2	01
	004	37	893	-6 649	866	1 312	-350	37	174	-7 549	866	-470	-258	01
	005	37	-472	-6 649	855	1 312	242	37	-7	-7 549	855	-470	150	01
	006	37	211	-6 649	861	1 312	-54	37	84	-7 549	861	-470	-54	01
	007	37	211	-6 649	860	1 312	-54	37	84	-7 549	860	-470	-54	01
Pilastro Acciaio 7	001	0	100	96	2 096	21	-64	0	-25	56	1 741	21	-64	01
	002	0	43	50	3 291	11	-16	0	11	29	3 291	11	-16	01
	003	0	4	3	1 942	1	-2	0	-1	1	1 942	1	-2	01
	004	0	960	1 422	758	3 981	-383	0	284	-4 878	758	2 528	-307	01
	005	0	-865	1 422	756	3 981	358	0	-238	-4 878	756	2 528	282	01
	006	0	48	1 422	757	3 981	-13	0	23	-4 878	757	2 528	-13	01
	007	0	48	1 422	757	3 981	-13	0	23	-4 878	757	2 528	-13	01
Pilastro Acciaio 7	001	0	-25	56	1 307	21	21	0	6	24	1 035	21	21	01
	002	0	11	29	1 853	11	8	0	24	13	1 853	11	8	01
	003	0	-1	1	1 942	1	-1	0	-3	0	1 942	1	-1	01
	004	0	284	-4 701	757	13	-146	0	102	-3 984	757	-904	-97	01
	005	0	-238	-4 701	757	13	165	0	-27	-3 984	757	-903	116	01
	006	0	23	-4 701	757	13	10	0	38	-3 984	757	-904	10	01
	007	0	23	-4 701	757	13	10	0	38	-3 984	757	-904	10	01
Pilastro Acciaio 6	001	0	-18	22	480	18	15	0	0	0	263	18	15	01
	002	0	-107	12	408	10	89	0	0	0	408	10	89	01
	003	0	11	0	1 091	0	-9	0	0	0	1 091	0	-9	01
	004	0	110	-2 414	71	-1 743	-101	0	0	-91	71	-2 101	-82	01
	005	0	1	-2 412	69	-1 742	8	0	0	-91	69	-2 099	-11	01
	006	0	56	-2 413	70	-1 743	-46	0	0	-91	70	-2 100	-46	01
	007	0	56	-2 413	70	-1 743	-46	0	0	-91	70	-2 100	-46	01
Pilastro Acciaio 7	001	0	6	25	636	21	-5	0	0	0	419	21	-5	01
	002	0	24	13	728	11	-20	0	0	0	728	11	-20	01
	003	0	-3	1	1 942	1	2	0	0	-1	1 942	1	2	01
	004	0	102	-3 956	757	-3 028	-102	0	0	77	757	-3 642	-69	01
	005	0	-27	-3 956	757	-3 028	38	0	0	77	757	-3 642	5	01
	006	0	38	-3 956	757	-3 028	-32	0	0	77	757	-3 642	-32	01
	007	0	38	-3 956	757	-3 028	-32	0	0	77	757	-3 642	-32	01
Pilastro Acciaio 8	001	0	12	21	437	17	-10	0	0	0	220	17	-10	01
	002	0	83	11	321	9	-69	0	0	0	321	9	-69	01
	003	0	-8	0	853	0	6	0	0	0	853	0	6	01
	004	0	-4	-1 952	653	-1 344	-6	0	0	-119	653	-1 686	12	01
	005	0	-114	-1 954	655	-1 346	104	0	0	-119	655	-1 688	86	01
	006	0	-59	-1 953	654	-1 345	49	0	0	-119	654	-1 687	49	01
	007	0	-59	-1 953	654	-1 345	49	0	0	-119	654	-1 687	49	01
Pilastro Acciaio 6	001	0	-384	86	1 575	18	237	0	81	50	1 220	18	237	01
	002	0	-212	46	1 848	10	81	0	-54	27	1 848	10	81	01
	003	0	-60	0	1 091	0	39	0	16	0	1 091	0	39	01
	004	0	851	330	75	2 178	-306	0	294	-3 091	75	1 354	-263	01
	005	0	-776	338	65	2 180	275	0	-279	-3 086	65	1 356	232	01
	006	0	38	334	70	2 179	-15	0	8	-3 089	70	1 355	-15	01
	007	0	38	334	70	2 179	-15	0	8	-3 089	70	1 355	-15	01
Pilastro Acciaio 6	001	0	81	50	976	18	-66	0	-18	22	705	18	-66	01
	002	0	-54	26	1 040	10	-35	0	-107	12	1 040	10	-35	01
	003	0	16	0	1 091	0	-4	0	11	0	1 091	0	-4	01
	004	0	294	-3 015	73	-101	-134	0	110	-2 523	73	-520	-111	01

Pilastri - Sollecitazioni per condizioni di carico non sismiche

Idpil	CC	Estr. Inf.						Estr. Sup.						Lv
		M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	
		[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	
	005	0	-279	-3 010	67	-99	198	0	1	-2 521	67	-519	175	01
	006	0	8	-3 012	70	-100	32	0	56	-2 522	70	-520	32	01
	007	0	8	-3 012	70	-100	32	0	56	-2 522	70	-520	32	01
Pilastro Acciaio 8	001	0	284	82	1 430	17	-174	0	-57	47	1 075	17	-174	01
	002	0	169	43	1 447	9	-64	0	43	25	1 447	9	-64	01
	003	0	56	0	853	0	-37	0	-15	0	853	0	-37	01
	004	0	861	57	648	1 642	-287	0	331	-2 508	648	1 013	-254	01
	005	0	-762	48	660	1 641	284	0	-237	-2 513	660	1 011	251	01
	006	0	49	53	654	1 642	-1	0	47	-2 510	654	1 012	-1	01
	007	0	49	53	654	1 642	-1	0	47	-2 510	654	1 012	-1	01
Pilastro Acciaio 8	001	0	-57	47	884	17	46	0	12	21	613	17	46	01
	002	0	43	25	815	9	27	0	83	11	815	9	27	01
	003	0	-15	0	853	0	5	0	-8	0	853	0	5	01
	004	0	331	-2 460	651	-49	-234	0	-4	-2 069	651	-440	-213	01
	005	0	-237	-2 465	657	-51	92	0	-114	-2 071	657	-442	71	01
	006	0	47	-2 462	654	-50	-71	0	-59	-2 070	654	-441	-71	01
	007	0	47	-2 462	654	-50	-71	0	-59	-2 070	654	-441	-71	01
Pilastro Acciaio 1	001	0	-10	-1	541	-1	5	0	0	0	190	-1	5	01
	002	0	-133	0	241	0	69	0	0	0	241	0	69	01
	003	0	-39	0	641	0	20	0	1	-1	641	0	20	01
	004	0	520	-2 279	433	-767	-288	0	0	-26	433	-1 536	-248	01
	005	0	-372	-2 279	433	-767	212	0	0	-26	433	-1 536	172	01
	006	0	74	-2 279	433	-767	-38	0	0	-26	433	-1 536	-38	01
	007	0	74	-2 279	433	-767	-38	0	0	-26	433	-1 536	-38	01
Pilastro Acciaio 2	001	0	-51	-2	680	-1	26	0	0	-1	329	-1	26	01
	002	0	-78	-2	482	0	40	0	-1	-3	482	0	40	01
	003	0	-38	-6	1 285	1	18	0	-3	-8	1 285	1	18	01
	004	0	529	-3 064	425	-919	-309	0	0	116	425	-2 320	-236	01
	005	0	-390	-3 065	424	-920	238	0	0	117	424	-2 321	165	01
	006	0	69	-3 065	424	-920	-36	0	0	116	424	-2 321	-36	01
	007	0	69	-3 065	424	-920	-36	0	0	116	424	-2 321	-36	01
Pilastro Acciaio 3	001	0	-45	32	491	37	54	0	0	1	339	37	54	01
	002	0	-125	86	250	96	149	0	1	5	250	96	149	01
	003	0	-117	228	658	254	141	0	2	14	658	254	141	01
	004	0	251	-703	-13	-536	-308	0	0	-110	-13	-858	-291	01
	005	0	-160	-704	1	-535	199	0	0	-112	1	-857	182	01
	006	0	46	-704	-6	-536	-54	0	0	-111	-6	-857	-54	01
	007	0	46	-704	-6	-536	-54	0	0	-111	-6	-857	-54	01
Pilastro Acciaio 4	001	0	-13	48	655	22	5	0	-2	-1	258	22	5	01
	002	0	-118	122	446	57	50	0	-7	-2	446	57	50	01
	003	0	-40	323	1 189	150	9	0	-20	-6	1 189	150	9	01
	004	0	221	-3 566	188	-1 117	-126	0	-1	-47	188	-2 075	-77	01
	005	0	-82	-3 574	188	-1 120	61	0	-1	-47	188	-2 079	12	01
	006	0	69	-3 570	188	-1 119	-32	0	-1	-47	188	-2 077	-32	01
	007	0	69	-3 570	188	-1 119	-32	0	-1	-47	188	-2 077	-32	01
Pilastro Acciaio 5	001	0	8	1	645	0	-5	0	-2	1	259	0	-5	01
	002	0	98	3	447	0	-50	0	-7	2	447	0	-50	01
	003	0	-5	6	1 192	0	-7	0	-20	6	1 192	0	-7	01
	004	0	165	-3 629	191	-1 246	-102	0	-1	47	191	-2 179	-54	01
	005	0	-41	-3 630	191	-1 247	43	0	-1	47	191	-2 180	-5	01
	006	0	62	-3 630	191	-1 247	-29	0	-1	47	191	-2 179	-29	01
	007	0	62	-3 630	191	-1 247	-29	0	-1	47	191	-2 179	-29	01
Pilastro Acciaio 4	001	0	52	67	1 189	22	-72	0	-13	47	1 026	22	-72	01
	002	0	126	171	1 424	57	-272	0	-118	120	1 424	57	-272	01
	003	0	100	454	1 186	150	-156	0	-40	319	1 186	150	-156	01
	004	0	-66	-3 018	200	945	309	0	221	-3 702	200	610	328	01
	005	0	110	-3 028	178	942	-204	0	-82	-3 708	178	606	-223	01
	006	0	22	-3 023	189	944	52	0	69	-3 705	189	608	52	01
	007	0	22	-3 023	189	944	52	0	69	-3 705	189	608	52	01
Pilastro Acciaio 5	001	0	35	1	1 245	0	-13	0	8	1	873	0	-13	01
	002	0	67	2	1 433	0	15	0	98	1	1 433	0	15	01
	003	0	38	3	1 192	0	-21	0	-5	4	1 192	0	-21	01
	004	0	489	-2 998	188	780	-179	0	165	-3 721	188	-20	-136	01
	005	0	-355	-3 001	195	779	174	0	-41	-3 723	195	-21	131	01
	006	0	67	-2 999	191	780	-2	0	62	-3 722	191	-21	-2	01
	007	0	67	-2 999	191	780	-2	0	62	-3 722	191	-21	-2	01
Pilastro Acciaio 1	001	0	-91	-3	1 220	-1	30	0	-10	-1	738	-1	30	01
	002	0	-36	-1	1 035	0	-36	0	-133	-1	1 035	0	-36	01
	003	0	-15	0	641	0	-9	0	-39	-1	641	0	-9	01
	004	0	592	250	436	1 606	-58	0	520	-2 351	436	396	5	01
	005	0	-479	251	429	1 606	72	0	-372	-2 351	429	396	9	01
	006	0	57	250	433	1 606	7	0	74	-2 351	433	396	7	01
	007	0	57	250	433	1 606	7	0	74	-2 351	433	396	7	01
Pilastro Acciaio 2	001	0	102	-3	1 557	-1	-58	0	-51	-1	1 075	-1	-58	01
	002	0	68	-1	2 074	0	-55	0	-78	-3	2 074	0	-55	01
	003	0	-16	-1	1 285	1	-9	0	-38	-4	1 285	1	-9	01
	004	0	594	534	422	2 005	-56	0	529	-3 129	422	795	7	01
	005	0	-475	531	427	2 004	63	0	-390	-3 129	427	794	0	01
	006	0	60	533	424	2 005	4	0	69	-3 129	424	795	4	01
	007	0	60	533	424	2 005	4	0	69	-3 129	424	795	4	01
Pilastro Acciaio 3	001	0	6	52	1 936	37	4	0	16	-47	1 455	37	4	01
	002	0	8	135	2 270	96	23	0	69	-120	2 270	96	23	01
	003	0	41	358	2 816	254	-26	0	-27	-317	2 816	254	-26	01
	004	0	1 882	910	83	657	-681	0	69	-837	83	657	-681	01

Pilastri - Sollecitazioni per condizioni di carico non sismiche

Id _{PII}	CC	Estr. Inf.						Estr. Sup.						Lv
		M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	
		[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	
	005	0	-1 503	912	99	658	556	0	-25	-838	99	658	556	01
	006	0	189	911	91	657	-63	0	22	-837	91	657	-63	01
	007	0	189	911	91	657	-63	0	22	-837	91	657	-63	01
Pilastro Acciaio 5	001	0	-4	1	1 942	0	15	0	35	0	1 461	0	15	01
	002	0	-12	1	2 301	0	30	0	67	0	2 301	0	30	01
	003	0	-5	0	1 192	0	16	0	38	1	1 192	0	16	01
	004	0	171	768	187	1 425	119	0	489	-3 024	187	1 425	119	01
	005	0	-138	764	196	1 425	-82	0	-355	-3 026	196	1 425	-82	01
	006	0	17	766	191	1 425	19	0	67	-3 025	191	1 425	19	01
	007	0	17	766	191	1 425	19	0	67	-3 025	191	1 425	19	01
Pilastro Acciaio 4	001	0	-13	25	2 668	22	9	0	11	-34	2 187	22	9	01
	002	0	-37	65	3 557	57	39	0	67	-86	3 557	57	39	01
	003	0	-50	172	3 455	150	29	0	27	-227	3 455	150	29	01
	004	0	1 794	4 340	302	2 234	-604	0	188	-1 602	302	2 234	-604	01
	005	0	-1 464	4 319	279	2 230	515	0	-93	-1 614	279	2 230	515	01
	006	0	165	4 330	291	2 232	-44	0	48	-1 608	291	2 232	-44	01
	007	0	165	4 330	291	2 232	-44	0	48	-1 608	291	2 232	-44	01
Pilastro Acciaio 3	001	0	16	-45	1 257	37	-55	0	-45	-86	1 058	37	-55	01
	002	0	69	-118	1 473	96	-176	0	-125	-224	1 473	96	-176	01
	003	0	-27	-315	2 816	254	-81	0	-117	-595	2 816	254	-81	01
	004	0	69	-768	84	81	157	0	251	-654	84	-288	175	01
	005	0	-25	-769	97	83	-114	0	-160	-656	97	-287	-132	01
	006	0	22	-768	91	82	21	0	46	-655	91	-288	21	01
	007	0	22	-768	91	82	21	0	46	-655	91	-288	21	01
Pilastro Acciaio 4	001	0	11	-34	1 971	22	37	0	52	-58	1 772	22	37	01
	002	0	67	-86	2 689	57	54	0	126	-148	2 689	57	54	01
	003	0	27	-229	3 455	150	66	0	100	-395	3 455	150	66	01
	004	0	188	-1 550	301	1 589	-241	0	-66	-3 087	301	1 206	-222	01
	005	0	-93	-1 562	281	1 585	194	0	110	-3 095	281	1 202	175	01
	006	0	48	-1 556	291	1 587	-23	0	22	-3 091	291	1 204	-23	01
	007	0	48	-1 556	291	1 587	-23	0	22	-3 091	291	1 204	-23	01

LEGENDA:

- Id_{PII}** Identificativo del Pilastro.
CC Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.
Lv Identificativo del livello, nella relativa tabella.
Estr. Sollecitazione caratteristiche relative al sistema di riferimento locale 1, 2, 3 (N > 0: compressione).
Inf./Sup.

NODI - REAZIONI VINCOLARI ESTERNE PER TIPOLOGIE DI CARICO NON SISMICHE

Nodi - Reazioni vincolari esterne per tipologie di carico non sismiche

Id _{ND}	CC	F _x	F _y	F _z	M _x	M _y	M _z
		[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]
00001	001	-50	0	11 739	3	-81	0
00001	002	-58	0	3 204	1	-93	0
00001	003	-9	0	823	1	-14	0
00001	004	-514	-3 789	-920	2 195	-123	-156
00001	005	400	-3 789	1 018	2 195	57	-156
00001	006	-57	-3 789	49	2 195	-33	-156
00001	007	-57	-3 789	49	2 195	-33	-156
00005	001	0	1	102	0	0	0
00005	002	0	0	275	0	0	0
00005	003	0	0	731	0	0	0
00005	004	0	-2 869	-83	0	0	0
00005	005	0	-2 869	-83	0	0	0
00005	006	0	-2 871	-83	0	0	0
00005	007	0	-2 866	-83	0	0	0
00006	001	0	1	142	0	0	0
00006	002	0	0	554	0	0	0
00006	003	0	0	1 474	0	0	0
00006	004	-64	-5 414	313	0	0	0
00006	005	-64	-5 414	313	0	0	0
00006	006	-64	-5 419	312	0	0	0
00006	007	-64	-5 409	313	0	0	0
00013	001	1	0	13 464	3	-2	0
00013	002	0	0	5 434	1	-2	0
00013	003	0	0	1 242	1	0	0
00013	004	-463	-5 051	774	2 521	-44	9
00013	005	375	-5 051	732	2 521	17	9
00013	006	-44	-5 051	753	2 521	-13	9
00013	007	-44	-5 051	753	2 521	-13	9
00014	001	19	-25	11 222	-37	27	0
00014	002	12	-13	5 001	-19	21	0
00014	003	1	-2	1 737	2	4	0
00014	004	-372	-4 859	642	552	-13	48
00014	005	335	-4 859	768	552	5	48
00014	006	-19	-4 859	705	552	-4	48
00014	007	-19	-4 859	705	552	-4	48
00015	001	56	-15	8 414	-32	73	1
00015	002	46	-8	2 409	-17	63	1
00015	003	10	1	970	1	16	0
00015	004	-418	-2 512	1 084	466	-31	134
00015	005	323	-2 508	317	470	29	134

Nodi - Reazioni vincolari esterne per tipologie di carico non sismiche							
Id _{Nd}	CC	F _x	F _y	F _z	M _x	M _y	M _z
		[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]
00015	006	-47	-2 510	700	468	-1	134
00015	007	-47	-2 510	700	468	-1	134
00016	001	0	21	172	0	0	0
00016	002	0	11	744	0	0	0
00016	003	0	1	1 987	0	0	0
00016	004	-14	-4 743	648	0	0	0
00016	005	-14	-4 742	648	0	0	0
00016	006	-14	-4 742	648	0	0	0
00016	007	-14	-4 742	648	0	0	0
00026	001	0	18	125	0	0	0
00026	002	0	9	419	0	0	0
00026	003	0	0	1 121	0	0	0
00026	004	6	-2 731	0	0	0	0
00026	005	6	-2 729	0	0	0	0
00026	006	6	-2 730	0	0	0	0
00026	007	6	-2 730	0	0	0	0
00029	001	4	-37	1 936	52	-6	0
00029	002	23	-96	2 270	135	-8	0
00029	003	-26	-254	2 816	358	-41	0
00029	004	-681	-657	83	910	-1 882	0
00029	005	556	-658	99	912	1 503	0
00029	006	-63	-657	91	911	-189	0
00029	007	-63	-657	91	911	-189	0
00031	001	9	-22	2 668	25	13	0
00031	002	39	-57	3 557	65	37	0
00031	003	29	-150	3 455	172	50	0
00031	004	-604	-2 234	302	4 340	-1 794	0
00031	005	515	-2 230	279	4 319	1 464	0
00031	006	-44	-2 232	291	4 330	-165	0
00031	007	-44	-2 232	291	4 330	-165	0
00033	001	15	0	7 342	1	4	0
00033	002	30	0	2 301	1	12	0
00033	003	16	0	1 192	0	5	0
00033	004	119	-1 425	187	768	-171	0
00033	005	-82	-1 425	196	764	138	0
00033	006	19	-1 425	191	766	-17	0
00033	007	19	-1 425	191	766	-17	0
00036	001	0	37	88	0	0	0
00036	002	0	95	242	0	0	0
00036	003	0	255	644	0	0	0
00036	004	0	-1 914	110	0	0	0
00036	005	0	-1 912	110	0	0	0
00036	006	0	-1 913	110	0	0	0
00036	007	0	-1 913	110	0	0	0
00037	001	0	22	149	0	0	0
00037	002	0	57	458	0	0	0
00037	003	-1	150	1 222	0	0	0
00037	004	30	-2 765	-39	0	0	0
00037	005	30	-2 769	-39	0	0	0
00037	006	30	-2 767	-39	0	0	0
00037	007	30	-2 767	-39	0	0	0
00039	001	0	0	149	0	0	0
00039	002	0	0	456	0	0	0
00039	003	0	0	1 217	0	0	0
00039	004	31	-2 869	-42	0	0	0
00039	005	31	-2 870	-42	0	0	0
00039	006	31	-2 869	-42	0	0	0
00039	007	31	-2 869	-42	0	0	0
00053	001	52	0	11 868	3	78	0
00053	002	58	0	3 371	1	88	0
00053	003	9	0	823	1	14	0
00053	004	-500	-3 910	1 925	2 451	-101	138
00053	005	408	-3 910	31	2 451	69	138
00053	006	-46	-3 910	978	2 451	-16	138
00053	007	-46	-3 910	978	2 451	-16	138
00054	001	-75	-16	9 006	-33	-90	-1
00054	002	-58	-9	3 010	-17	-66	-1
00054	003	-11	1	1 180	1	-11	0
00054	004	-333	-3 387	-244	495	-41	-120
00054	005	407	-3 391	396	490	19	-119
00054	006	37	-3 389	76	492	-11	-120
00054	007	37	-3 389	76	492	-11	-120
00055	001	12	1	8 475	-3	26	0
00055	002	-27	0	3 144	-1	4	0
00055	003	-9	-1	1 266	-1	-11	0
00055	004	-86	-2 559	823	345	-25	-1
00055	005	96	-2 558	105	344	20	-1
00055	006	5	-2 559	464	344	-2	-1
00055	007	5	-2 559	464	344	-2	-1
00056	001	-39	1	8 204	-3	-36	0
00056	002	-64	0	2 155	-1	-41	0
00056	003	-9	0	659	-1	-11	0
00056	004	-87	-2 207	36	324	-27	-31
00056	005	97	-2 208	751	323	22	-31
00056	006	5	-2 208	393	323	-2	-31

Nodi - Reazioni vincolari esterne per tipologie di carico non sismiche							
Id _{Nd}	CC	F _x	F _y	F _z	M _x	M _y	M _z
		[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]
00056	007	5	-2 208	393	323	-2	-31
00057	001	0	1	103	0	0	0
00057	002	0	0	279	0	0	0
00057	003	0	0	742	0	0	0
00057	004	-64	-3 638	401	0	0	0
00057	005	-64	-3 638	401	0	0	0
00057	006	-64	-3 641	401	0	0	0
00057	007	-64	-3 636	401	0	0	0
00058	001	0	17	110	0	0	0
00058	002	0	9	324	0	0	0
00058	003	0	1	862	0	0	0
00058	004	-17	-2 158	614	0	0	0
00058	005	-17	-2 160	614	0	0	0
00058	006	-17	-2 159	614	0	0	0
00058	007	-17	-2 159	614	0	0	0
00059	001	0	-1	128	0	0	0
00059	002	0	-1	490	0	0	0
00059	003	0	3	1 304	0	0	0
00059	004	16	-3 427	634	0	0	0
00059	005	16	-3 428	634	0	0	0
00059	006	16	-3 428	634	0	0	0
00059	007	16	-3 428	634	0	0	0
00060	001	0	-1	90	0	0	0
00060	002	0	-1	244	0	0	0
00060	003	0	1	650	0	0	0
00060	004	1	-2 068	575	0	0	0
00060	005	1	-2 068	575	0	0	0
00060	006	1	-2 068	575	0	0	0
00060	007	1	-2 068	575	0	0	0

LEGENDA:

Id_{Nd}

Identificativo del nodo.

CC

Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.

F_x, F_y, F_z, M_x, M_y, M_z

Reazioni vincolari relative al sistema di riferimento globale X, Y, Z.

TRAVI (CA) - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA (Elevazione)

Travi (CA) - Verifiche pressoflessione retta allo SLU												
Id _{Tr}	%L _{Li}	N _{Ed,s}	M _{Ed,3,s}	N _{Ed,i}	M _{Ed,3,i}	A _{s,s}	A _{s,i}	CS _s	(X/d) _s	CS _i	(X/d) _i	R _f
	[%]	[N]	[N-m]	[N]	[N-m]	[cm ²]	[cm ²]					
Fondazione						Trave 1-2						
Trave 1-2	0%	0	1 250	0	855	2,26	2,26	9.71[V]	0,30	14.20[V]	0,30	NO
	12,5%	0	541	0	1 664	2,26	2,26	22.44[V]	0,30	7.29[V]	0,30	NO
	25,0%	0	0	0	2 145	2,26	2,26	-	VNR	5.66[V]	0,30	NO
	37,5%	0	0	0	2 296	2,26	2,26	-	VNR	5.28[V]	0,30	NO
	50,0%	0	0	0	2 295	2,26	2,26	-	VNR	5.29[V]	0,30	NO
	62,5%	0	0	0	2 274	2,26	2,26	-	VNR	5.33[V]	0,30	NO
	75,0%	0	0	0	2 142	2,26	2,26	-	VNR	5.66[V]	0,30	NO
	87,5%	0	506	0	1 682	2,26	2,26	23.99[V]	0,30	7.21[V]	0,30	NO
	100,0%	0	1 136	0	893	2,26	2,26	10.68[V]	0,30	13.59[V]	0,30	NO
Fondazione						Trave 6-7-8						
Trave 6-7	0%	0	2 251	0	877	2,26	2,26	5.39[V]	0,30	13.84[V]	0,30	NO
	12,5%	0	852	0	2 217	2,26	2,26	14.25[V]	0,30	5.47[V]	0,30	NO
	25,0%	0	0	0	3 174	2,26	2,26	-	VNR	3.82[V]	0,30	NO
	37,5%	0	0	0	3 621	2,26	2,26	-	VNR	3.35[V]	0,30	NO
	50,0%	0	0	0	3 653	2,26	2,26	-	VNR	3.32[V]	0,30	NO
	62,5%	0	0	0	3 461	2,26	2,26	-	VNR	3.50[V]	0,30	NO
	75,0%	0	0	0	3 046	2,26	2,26	-	VNR	3.98[V]	0,30	NO
	87,5%	0	237	0	2 215	2,26	2,26	51.23[V]	0,30	5.48[V]	0,30	NO
	100%	0	1 415	0	966	2,26	2,26	8.58[V]	0,30	12.57[V]	0,30	NO
Trave 7-8	0%	0	979	0	994	2,26	2,26	12.40[V]	0,30	12.21[V]	0,30	NO
	12,5%	0	337	0	1 571	2,26	2,26	36.03[V]	0,30	7.72[V]	0,30	NO
	25,0%	0	0	0	1 955	2,26	2,26	-	VNR	6.21[V]	0,30	NO
	37,5%	0	0	0	2 199	2,26	2,26	-	VNR	5.52[V]	0,30	NO
	50,0%	0	0	0	2 311	2,26	2,26	-	VNR	5.25[V]	0,30	NO
	62,5%	0	0	0	2 305	2,26	2,26	-	VNR	5.26[V]	0,30	NO
	75,0%	0	296	0	2 074	2,26	2,26	41.02[V]	0,30	5.85[V]	0,30	NO
	87,5%	0	1 305	0	1 534	2,26	2,26	9.30[V]	0,30	7.91[V]	0,30	NO
	100%	0	2 155	0	802	2,26	2,26	5.63[V]	0,30	15.14[V]	0,30	NO
Fondazione						Trave 9-10-11						
Trave 9-10	0%	0	2 638	0	2 475	2,26	2,26	4.60[V]	0,30	4.90[V]	0,30	NO
	12,5%	0	1 872	0	2 896	2,26	2,26	6.48[V]	0,30	4.19[V]	0,30	NO
	25,0%	0	773	0	3 104	2,26	2,26	15.70[V]	0,30	3.91[V]	0,30	NO
	37,5%	0	0	0	3 108	2,26	2,26	-	VNR	3.90[V]	0,30	NO
	50,0%	0	0	0	3 052	2,26	2,26	-	VNR	3.97[V]	0,30	NO
	62,5%	0	0	0	2 735	2,26	2,26	-	VNR	4.43[V]	0,30	NO
	75,0%	0	0	0	2 506	2,26	2,26	-	VNR	4.84[V]	0,30	NO
	87,5%	0	476	0	2 502	2,26	2,26	25.50[V]	0,30	4.85[V]	0,30	NO
	100%	0	1 002	0	2 296	2,26	2,26	12.11[V]	0,30	5.28[V]	0,30	NO
Trave 10-11	0%	0	489	0	2 737	2,26	2,26	24.83[V]	0,30	4.43[V]	0,30	NO
	12,5%	0	55	0	2 784	2,26	2,26	NS	0,30	4.36[V]	0,30	NO
	25,0%	0	0	0	2 770	2,26	2,26	-	VNR	4.38[V]	0,30	NO
	37,5%	0	0	0	2 578	2,26	2,26	-	VNR	4.71[V]	0,30	NO

Travi (CA) - Verifiche pressoflessione retta allo SLU												
Id _{Tr}	%L _{Li}	N _{Ed,s}	M _{Ed,3,s}	N _{Ed,i}	M _{Ed,3,i}	A _{s,s}	A _{s,i}	CS _s	(X/d) _s	CS _i	(X/d) _i	R _f
	[%]	[N]	[N·m]	[N]	[N·m]	[cm ²]	[cm ²]					
	50,0%	0	0	0	2 704	2,26	2,26	-	VNR	4.49[V]	0,30	NO
	62,5%	0	354	0	2 704	2,26	2,26	34.30[V]	0,30	4.49[V]	0,30	NO
	75,0%	0	1 378	0	2 574	2,26	2,26	8.81[V]	0,30	4.71[V]	0,30	NO
	87,5%	0	2 655	0	2 177	2,26	2,26	4.57[V]	0,30	5.57[V]	0,30	NO
	100,0%	0	3 503	0	1 573	2,26	2,26	3.46[V]	0,30	7.71[V]	0,30	NO

LEGENDA:

Id _{Tr}	Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
%L _{Li}	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _{Li}), a partire dall'estremo iniziale.
N _{Ed,s} M _{Ed,3,s}	Sollecitazioni di progetto per armatura superiore (N _{Ed} >0: compressione).
N _{Ed,i} M _{Ed,3,i}	Sollecitazioni di progetto per armatura inferiore (N _{Ed} > 0: compressione).
A _{s,s} A _{s,i}	Armatura a flessione superiore e inferiore.
(X/d) _s	Indice di duttilità superiore (VNR = Verifica non richiesta).
(X/d) _i	Indice di duttilità inferiore (VNR = Verifica non richiesta).
CS _s CS _i	Coefficiente di sicurezza relativo alle sollecitazioni che tendono le fibre superiori e inferiori ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
R _f	[SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.

TRAVI (CA) - VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE RETTA (Elevazione)

Travi (CA) - Verifiche a taglio per pressoflessione retta allo SLU																	
Id _{Tr}	%L _I	+ / -	V _{Ed,2}	CS	V _{Rcd}	V _{Rsd,s}	N _{Ed}	V _{Rsd,p}	V _{R1}	V _{Rd,f}	V _{Rd,j}	Ctg Θ	A _{sw}	A _{sw,t}	A _{sw,p}	A _{s,Dg}	R _f
	[%]		[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]		[cm²/cm]	[cm²·cm]	[cm²]	[cm²]	
Fondazione													Trave 1-2				
Trave 1-2	0%	+	4 237	15,61	66 122	101 448	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,076 31	0,000 0	0,000 0	NO
		-	0	-	66 122	101 448	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,076 31	0,000 0	0,000 0	NO
12,5 %	+	+	3 322	19,90	66 122	101 448	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,076 31	0,000 0	0,000 0	NO
		-	0	-	66 122	101 448	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,076 31	0,000 0	0,000 0	NO
25,0 %	+	+	2 407	27,47	66 122	101 448	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,076 31	0,000 0	0,000 0	NO
		-	0	-	66 122	101 448	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,076 31	0,000 0	0,000 0	NO
37,5 %	+	+	1 492	44,32	66 122	101 448	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,076 31	0,000 0	0,000 0	NO
		-	0	-	66 122	101 448	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,076 31	0,000 0	0,000 0	NO
50,0 %	+	+	577	NS	66 122	101 448	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,076 31	0,000 0	0,000 0	NO
		-	-548	NS	66 122	101 448	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,076 31	0,000 0	0,000 0	NO
62,5 %	+	+	0	-	66 122	101 448	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,076 31	0,000 0	0,000 0	NO
		-	-1 436	46,05	66 122	101 448	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,076 31	0,000 0	0,000 0	NO
75,0 %	+	+	0	-	66 122	101 448	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,076 31	0,000 0	0,000 0	NO
		-	-2 351	28,13	66 122	101 448	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,076 31	0,000 0	0,000 0	NO
87,5 %	+	+	0	-	66 122	101 448	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,076 31	0,000 0	0,000 0	NO
		-	-3 266	20,25	66 122	101 448	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,076 31	0,000 0	0,000 0	NO
100, 0%	+	+	0	-	66 122	101 448	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,076 31	0,000 0	0,000 0	NO
		-	-4 181	15,81	66 122	101 448	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,076 31	0,000 0	0,000 0	NO
Fondazione													Trave 6-7-8				
Trave 6-7	0%	+	4 947	13,37	66 122	99 977	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,075 20	0,000 0	0,000 0	NO
		-	0	-	66 122	99 977	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,075 20	0,000 0	0,000 0	NO
12,5 %	+	+	3 874	17,07	66 122	99 977	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,075 20	0,000 0	0,000 0	NO
		-	0	-	66 122	99 977	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,075 20	0,000 0	0,000 0	NO
25,0 %	+	+	2 801	23,61	66 122	99 977	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,075 20	0,000 0	0,000 0	NO
		-	0	-	66 122	99 977	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,075 20	0,000 0	0,000 0	NO
37,5 %	+	+	1 728	38,27	66 122	99 977	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,075 20	0,000 0	0,000 0	NO
		-	0	-	66 122	99 977	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,075 20	0,000 0	0,000 0	NO
50,0 %	+	+	663	99,73	66 122	99 977	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,075 20	0,000 0	0,000 0	NO
		-	-448	NS	66 122	99 977	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,075 20	0,000 0	0,000 0	NO
62,5 %	+	+	0	-	66 122	99 977	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,075 20	0,000 0	0,000 0	NO

Travi (CA) - Verifiche a taglio per pressoflessione retta allo SLU

Id _{Tr}	%L _I	+/-	V _{Ed,2}	CS	V _{Rcd}	V _{Rsd,s}	N _{Ed}	V _{Rsd,p}	V _{R1}	V _{Rd,f}	V _{Rd,j}	Ctg θ	A _{sw}	A _{sw,t}	A _{sw,p}	A _{s,Dg}	R _f
	[%]		[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]		[cm ² /cm]	[cm ² /cm]	[cm ²]	[cm ²]	
		-	-1 460	45,29	66 122	99 977	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,075 20	0,000 0	0,000 0	NO
	75,0 %	+	0	-	66 122	99 977	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,075 20	0,000 0	0,000 0	NO
		-	-2 534	26,09	66 122	99 977	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,075 20	0,000 0	0,000 0	NO
	87,5 %	+	0	-	66 122	99 977	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,075 20	0,000 0	0,000 0	NO
		-	-3 607	18,33	66 122	99 977	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,075 20	0,000 0	0,000 0	NO
	100 %	+	0	-	66 122	99 977	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,075 20	0,000 0	0,000 0	NO
-		-4 680	14,13	66 122	99 977	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,075 20	0,000 0	0,000 0	NO	
Trave 7-8	0%	+	3 722	17,77	66 122	97 798	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,073 56	0,000 0	0,000 0	NO
		-	0	-	66 122	97 798	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,073 56	0,000 0	0,000 0	NO
	12,5 %	+	2 883	22,94	66 122	97 798	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,073 56	0,000 0	0,000 0	NO
		-	0	-	66 122	97 798	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,073 56	0,000 0	0,000 0	NO
	25,0 %	+	2 045	32,33	66 122	97 798	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,073 56	0,000 0	0,000 0	NO
		-	0	-	66 122	97 798	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,073 56	0,000 0	0,000 0	NO
	37,5 %	+	1 206	54,83	66 122	97 798	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,073 56	0,000 0	0,000 0	NO
		-	-240	NS	66 122	97 798	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,073 56	0,000 0	0,000 0	NO
	50,0 %	+	452	NS	66 122	97 798	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,073 56	0,000 0	0,000 0	NO
		-	-895	73,88	66 122	97 798	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,073 56	0,000 0	0,000 0	NO
	62,5 %	+	0	-	66 122	97 798	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,073 56	0,000 0	0,000 0	NO
		-	-1 726	38,31	66 122	97 798	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,073 56	0,000 0	0,000 0	NO
	75,0 %	+	0	-	66 122	97 798	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,073 56	0,000 0	0,000 0	NO
		-	-2 565	25,78	66 122	97 798	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,073 56	0,000 0	0,000 0	NO
	87,5 %	+	0	-	66 122	97 798	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,073 56	0,000 0	0,000 0	NO
		-	-3 403	19,43	66 122	97 798	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,073 56	0,000 0	0,000 0	NO
	100 %	+	0	-	66 122	97 798	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,073 56	0,000 0	0,000 0	NO
		-	-4 242	15,59	66 122	97 798	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,073 56	0,000 0	0,000 0	NO
Fondazione																	
Trave 9-10	0%	+	5 104	12,95	66 122	91 516	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,068 84	0,000 0	0,000 0	NO
		-	0	-	66 122	91 516	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,068 84	0,000 0	0,000 0	NO
	12,5 %	+	4 282	15,44	66 122	91 516	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,068 84	0,000 0	0,000 0	NO
		-	0	-	66 122	91 516	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,068 84	0,000 0	0,000 0	NO
	25,0 %	+	3 460	19,11	66 122	91 516	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,068 84	0,000 0	0,000 0	NO
		-	-195	NS	66 122	91 516	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,068 84	0,000 0	0,000 0	NO
	37,5 %	+	2 638	25,07	66 122	91 516	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,068 84	0,000 0	0,000 0	NO
		-	-741	89,23	66 122	91 516	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,068 84	0,000 0	0,000 0	NO
	50,0 %	+	1 816	36,41	66 122	91 516	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,068 84	0,000 0	0,000 0	NO
		-	-1 287	51,38	66 122	91 516	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,068 84	0,000 0	0,000 0	NO
	62,5 %	+	1 073	61,62	66 122	91 516	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,068 84	0,000 0	0,000 0	NO
		-	-1 911	34,60	66 122	91 516	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,068 84	0,000 0	0,000 0	NO
	75,0 %	+	502	NS	66 122	91 516	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,068 84	0,000 0	0,000 0	NO
		-	-2 708	24,42	66 122	91 516	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,068 84	0,000 0	0,000 0	NO
	87,5 %	+	0	-	66 122	91 516	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,068 84	0,000 0	0,000 0	NO
		-	-3 530	18,73	66 122	91 516	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,068 84	0,000 0	0,000 0	NO
	100	+	0	-	66 122	91 516	0	0	0	0	0	2,50	0,077	0,068	0,000	0,000	NO

Travi (CA) - Verifiche a taglio per pressoflessione retta allo SLU

Id _{Tr}	%L _L	+/-	V _{Ed,2}	CS	V _{Rcd}	V _{Rsd,s}	N _{Ed}	V _{Rsd,p}	V _{R1}	V _{Rd,f}	V _{Rd,j}	Ctg θ	A _{sw}	A _{sw,t}	A _{sw,p}	A _{s,Dg}	R _f
	I [%]		[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]		[cm ² /cm]	[cm ² /cm]	[cm ²]	[cm ²]	
	%	-	-4 352	15,19	66 122	91 516	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	84 0,068	0 0,000	0 0,000	NO
Trave 10-11	0%	+	3 763	17,57	66 122	100 360	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,075 49	0,000 0	0,000 0	NO
		-	0	-	66 122	100 360	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,075 49	0,000 0	0,000 0	NO
	12,5 %	+	2 942	22,48	66 122	100 360	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,075 49	0,000 0	0,000 0	NO
		-	-495	NS	66 122	100 360	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,075 49	0,000 0	0,000 0	NO
	25,0 %	+	2 121	31,17	66 122	100 360	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,075 49	0,000 0	0,000 0	NO
		-	-1 040	63,58	66 122	100 360	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,075 49	0,000 0	0,000 0	NO
	37,5 %	+	1 330	49,72	66 122	100 360	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,075 49	0,000 0	0,000 0	NO
		-	-1 615	40,94	66 122	100 360	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,075 49	0,000 0	0,000 0	NO
	50,0 %	+	706	93,66	66 122	100 360	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,075 49	0,000 0	0,000 0	NO
		-	-2 357	28,05	66 122	100 360	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,075 49	0,000 0	0,000 0	NO
	62,5 %	+	161	NS	66 122	100 360	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,075 49	0,000 0	0,000 0	NO
		-	-3 178	20,81	66 122	100 360	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,075 49	0,000 0	0,000 0	NO
	75,0 %	+	0	-	66 122	100 360	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,075 49	0,000 0	0,000 0	NO
		-	-3 999	16,53	66 122	100 360	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,075 49	0,000 0	0,000 0	NO
	87,5 %	+	0	-	66 122	100 360	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,075 49	0,000 0	0,000 0	NO
		-	-4 820	13,72	66 122	100 360	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,075 49	0,000 0	0,000 0	NO
	100, 0%	+	0	-	66 122	100 360	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,075 49	0,000 0	0,000 0	NO
		-	-5 640	11,72	66 122	100 360	0	0	0	0	0	2,50	0,077 33	0,075 49	0,000 0	0,000 0	NO

LEGENDA:

Id _{Tr}	Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
%L _L	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _L), a partire dall'estremo iniziale.
+/-	[+] = sollecitazione massima; [-] = sollecitazione minima.
V _{Ed,2}	Taglio di progetto in direzione 2.
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
V _{Rcd}	Resistenza a taglio compressione del calcestruzzo.
V _{Rsd,s}	Resistenza a taglio trazione delle staffe.
N _{Ed}	Sforzo Normale medio nella sezione di verifica.
V _{Rsd,p}	Resistenza a taglio trazione dei ferri piegati.
V _{R1}	Resistenza a taglio in assenza di armatura incrociata.
V _{Rd,f}	Resistenza a taglio dovuta al rinforzo FRP.
V _{Rd,i}	Contributo acciaio al Taglio ultimo dovuto all'incamiciatura in acciaio.
Ctgθ	Cotangente dell'angolo θ utilizzata nella verifica.
A _{sw}	Area delle staffe per unità di lunghezza.
A _{sw,t}	Area staffe disponibile a taglio.
A _{sw,p}	Area dei ferri piegati.
A _{s,Dg}	Area di ferri incrociati nelle zone critiche.
R _f	[SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.

TRAVI (CA) - VERIFICHE A TORSIONE (Elevazione)

Travi (CA) - Verifiche a torsione allo SLU															
Id _{Tr}	%L _L	T _{Ed}	CS	T _{Rcd}	T _{Rsd}	T _{Rld}	Ctgθ	u _m	A	t	A _{sw}	A _{s,l}	A _{r,t}	R _f	
	[%]	[N-m]		[N-m]	[N-m]	[N-m]		[mm]	[mm ²]	[mm]	[cm ² /cm]	[cm ²]	[cm ²]		
Fondazione								Trave 1-2							
Trave 1-2	0%	200	11,07	4 866	9 260	2 213	2,50	400	10 000	100	0,00102	0,00	2,83	NO	
	25,0%	200	11,07	4 866	9 260	2 213	2,50	400	10 000	100	0,00102	0,00	2,83	NO	
	50,0%	200	11,07	4 866	9 260	2 213	2,50	400	10 000	100	0,00102	0,00	2,83	NO	
	75,0%	200	11,07	4 866	9 260	2 213	2,50	400	10 000	100	0,00102	0,00	2,83	NO	
	100,0 %	200	11,07	4 866	9 260	2 213	2,50	400	10 000	100	0,00102	0,00	2,83	NO	
Fondazione								Trave 6-7-8							
Trave 6-7	0%	417	5,31	4 866	9 260	2 213	2,50	400	10 000	100	0,00213	0,00	2,83	NO	
	25,0%	417	5,31	4 866	9 260	2 213	2,50	400	10 000	100	0,00213	0,00	2,83	NO	
	50,0%	417	5,31	4 866	9 260	2 213	2,50	400	10 000	100	0,00213	0,00	2,83	NO	
	75,0%	417	5,31	4 866	9 260	2 213	2,50	400	10 000	100	0,00213	0,00	2,83	NO	
	100%	417	5,31	4 866	9 260	2 213	2,50	400	10 000	100	0,00213	0,00	2,83	NO	
Trave 7-8	0%	737	3,00	4 866	9 260	2 213	2,50	400	10 000	100	0,00377	0,00	2,83	NO	
	25,0%	737	3,00	4 866	9 260	2 213	2,50	400	10 000	100	0,00377	0,00	2,83	NO	
	50,0%	737	3,00	4 866	9 260	2 213	2,50	400	10 000	100	0,00377	0,00	2,83	NO	
	75,0%	737	3,00	4 866	9 260	2 213	2,50	400	10 000	100	0,00377	0,00	2,83	NO	
	100%	737	3,00	4 866	9 260	2 213	2,50	400	10 000	100	0,00377	0,00	2,83	NO	
Fondazione								Trave 9-10-11							

Travi (CA) - Verifiche a torsione allo SLU														
Id _{Tr}	%L _{Li}	T _{Ed}	CS	T _{Rcd}	T _{Rsd}	T _{Rld}	Ctgθ	u _m	A	t	A _{sw}	A _{s,l}	A _{f,t}	R _f
	[%]	[N-m]		[N-m]	[N-m]	[N-m]		[mm]	[mm ²]	[mm]	[cm ² /cm]	[cm ²]	[cm ²]	
Trave 9-10	0%	1 662	1,33	4 866	9 260	2 213	2,50	400	10 000	100	0,00849	0,00	2,83	NO
	25,0%	1 662	1,33	4 866	9 260	2 213	2,50	400	10 000	100	0,00849	0,00	2,83	NO
	50,0%	1 662	1,33	4 866	9 260	2 213	2,50	400	10 000	100	0,00849	0,00	2,83	NO
	75,0%	1 662	1,33	4 866	9 260	2 213	2,50	400	10 000	100	0,00849	0,00	2,83	NO
	100%	1 662	1,33	4 866	9 260	2 213	2,50	400	10 000	100	0,00849	0,00	2,83	NO
Trave 10-11	0%	360	6,15	4 866	9 260	2 213	2,50	400	10 000	100	0,00184	0,00	2,83	NO
	25,0%	360	6,15	4 866	9 260	2 213	2,50	400	10 000	100	0,00184	0,00	2,83	NO
	50,0%	360	6,15	4 866	9 260	2 213	2,50	400	10 000	100	0,00184	0,00	2,83	NO
	75,0%	360	6,15	4 866	9 260	2 213	2,50	400	10 000	100	0,00184	0,00	2,83	NO
	100,0%	360	6,15	4 866	9 260	2 213	2,50	400	10 000	100	0,00184	0,00	2,83	NO

LEGENDA:

Id_{Tr}	Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
%L_{Li}	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _{Li}), a partire dall'estremo iniziale.
T_{Ed}	Momento torcente di progetto.
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
T_{Rcd}	Momento resistente del calcestruzzo.
T_{Rsd}	Momento resistente delle staffe.
T_{Rld}	Momento resistente dell'armatura longitudinale.
Ctgθ	Cotangente dell'angolo θ utilizzata nella verifica.
u_m	Perimetro medio del nucleo resistente.
A	Area racchiusa dalla fibra media del profilo periferico (u _m).
t	Spessore della sezione cava.
A_{sw}	Area delle staffe strettamente necessaria per la torsione.
A_{s,l}	Area barre longitudinali di parete esecutive.
A_{f,t}	Area di ferri a flessione strettamente necessaria per torsione.
R_f	[SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.

TRAVI (CA) - VERIFICA COMPOSTA TAGLIO/TORSIONE (Elevazione)

Travi (CA) - Verifica composta taglio e torsione SLU									
Id _{Tr}	%L _{Li}	T _{Ed}	+ / -	V _{Ed,2}	V _{Rcd}	T _{Rcd}	Ctgθ	CS _{v,T}	
	[%]	[N-m]		[N]	[N]	[N-m]			
Fondazione					Trave 1-2				
Trave 1-2	0%	200	+ -	4 237 0	66 122 66 122	4 866 4 866	2,50 2,50	9,51 VNR	
	12,5%	200	+ -	3 322 0	66 122 66 122	4 866 4 866	2,50 2,50	10,95 VNR	
	25,0%	200	+ -	2 407 0	66 122 66 122	4 866 4 866	2,50 2,50	12,90 VNR	
	37,5%	200	+ -	1 492 0	66 122 66 122	4 866 4 866	2,50 2,50	15,71 VNR	
	50,0%	200	+ -	577 -548	66 122 66 122	4 866 4 866	2,50 2,50	20,07 20,25	
	62,5%	200	+ -	0 -1 436	66 122 66 122	4 866 4 866	2,50 2,50	VNR 15,92	
	75,0%	200	+ -	0 -2 351	66 122 66 122	4 866 4 866	2,50 2,50	VNR 13,05	
	87,5%	200	+ -	0 -3 266	66 122 66 122	4 866 4 866	2,50 2,50	VNR 11,05	
	100,0%	200	+ -	0 -4 181	66 122 66 122	4 866 4 866	2,50 2,50	VNR 9,58	
	Fondazione					Trave 6-7-8			
Trave 6-7	0%	417	+ -	4 947 0	66 122 66 122	4 866 4 866	2,50 2,50	6,23 VNR	
	12,5%	417	+ -	3 874 0	66 122 66 122	4 866 4 866	2,50 2,50	6,93 VNR	
	25,0%	417	+ -	2 801 0	66 122 66 122	4 866 4 866	2,50 2,50	7,81 VNR	
	37,5%	417	+ -	1 728 0	66 122 66 122	4 866 4 866	2,50 2,50	8,94 VNR	
	50,0%	417	+ -	663 -448	66 122 66 122	4 866 4 866	2,50 2,50	10,45 10,81	
	62,5%	417	+ -	0 -1 460	66 122 66 122	4 866 4 866	2,50 2,50	VNR 9,28	
	75,0%	417	+ -	0 -2 534	66 122 66 122	4 866 4 866	2,50 2,50	VNR 8,06	
	87,5%	417	+ -	0 -3 607	66 122 66 122	4 866 4 866	2,50 2,50	VNR 7,13	
	100%	417	+ -	0 -4 680	66 122 66 122	4 866 4 866	2,50 2,50	VNR 6,39	
	Trave 7-8	0%	737	+ -	3 722 0	66 122 66 122	4 866 4 866	2,50 2,50	4,81 VNR
12,5%		737	+ -	2 883 0	66 122 66 122	4 866 4 866	2,50 2,50	5,13 VNR	
25,0%		737	+ -	2 045 0	66 122 66 122	4 866 4 866	2,50 2,50	5,48 VNR	
37,5%		737	+ -	1 206 -240	66 122 66 122	4 866 4 866	2,50 2,50	5,89 6,45	
50,0%		737	+ -	452 -895	66 122 66 122	4 866 4 866	2,50 2,50	6,32 6,06	
62,5%		737	+ -	0 -1 726	66 122 66 122	4 866 4 866	2,50 2,50	VNR 5,63	

Travi (CA) - Verifica composta taglio e torsione SLU								
Id _{Tr}	%L _{Lt} [%]	T _{Ed} [N-m]	+/-	V _{Ed,2} [N]	V _{Rcd} [N]	T _{Rcd} [N-m]	Ctgθ	CS _{v,T}
	75,0%	737	+ -	0 -2 565	66 122 66 122	4 866 4 866	2,50 2,50	VNR 5,26
	87,5%	737	+ -	0 -3 403	66 122 66 122	4 866 4 866	2,50 2,50	VNR 4,93
	100%	737	+ -	0 -4 242	66 122 66 122	4 866 4 866	2,50 2,50	VNR 4,64
Fondazione					Trave 9-10-11			
Trave 9-10	0%	1662	+ -	5 104 0	66 122 66 122	4 866 4 866	2,50 2,50	2,39 VNR
	12,5%	1662	+ -	4 282 0	66 122 66 122	4 866 4 866	2,50 2,50	2,46 VNR
	25,0%	1662	+ -	3 460 -195	66 122 66 122	4 866 4 866	2,50 2,50	2,54 2,90
	37,5%	1662	+ -	2 638 -741	66 122 66 122	4 866 4 866	2,50 2,50	2,62 2,83
	50,0%	1662	+ -	1 816 -1 287	66 122 66 122	4 866 4 866	2,50 2,50	2,71 2,77
	62,5%	1662	+ -	1 073 -1 911	66 122 66 122	4 866 4 866	2,50 2,50	2,80 2,70
	75,0%	1662	+ -	502 -2 708	66 122 66 122	4 866 4 866	2,50 2,50	2,86 2,61
	87,5%	1662	+ -	0 -3 530	66 122 66 122	4 866 4 866	2,50 2,50	VNR 2,53
	100%	1662	+ -	0 -4 352	66 122 66 122	4 866 4 866	2,50 2,50	VNR 2,45
	Trave 10-11							
Trave 10-11	0%	360	+ -	3 763 0	66 122 66 122	4 866 4 866	2,50 2,50	7,64 VNR
	12,5%	360	+ -	2 942 -495	66 122 66 122	4 866 4 866	2,50 2,50	8,44 12,27
	25,0%	360	+ -	2 121 -1 040	66 122 66 122	4 866 4 866	2,50 2,50	9,43 11,15
	37,5%	360	+ -	1 330 -1 615	66 122 66 122	4 866 4 866	2,50 2,50	10,63 10,16
	50,0%	360	+ -	706 -2 357	66 122 66 122	4 866 4 866	2,50 2,50	11,81 9,12
	62,5%	360	+ -	161 -3 178	66 122 66 122	4 866 4 866	2,50 2,50	13,09 8,19
	75,0%	360	+ -	0 -3 999	66 122 66 122	4 866 4 866	2,50 2,50	VNR 7,44
	87,5%	360	+ -	0 -4 820	66 122 66 122	4 866 4 866	2,50 2,50	VNR 6,81
	100,0%	360	+ -	0 -5 640	66 122 66 122	4 866 4 866	2,50 2,50	VNR 6,28

LEGENDA:

Id _{Tr}	Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
%L _{Lt}	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _{Lt}), a partire dall'estremo iniziale.
T _{Ed}	Momento torcente di progetto.
+/-	[+] = sollecitazione massima; [-] = sollecitazione minima.
V _{Ed,2}	Taglio di progetto in direzione 2.
V _{Rcd}	Resistenza a taglio compressione del calcestruzzo.
T _{Rcd}	Momento resistente del calcestruzzo.
Ctgθ	Cotangente dell'angolo θ utilizzata nella verifica.
CS _{v,T}	Coefficiente di sicurezza per taglio e torsione ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta).

Travi - VERIFICHE DELLE TENSIONI DI ESERCIZIO (Elevazione)

Travi - verifiche delle tensioni di esercizio																	
%LLI	Compressione calcestruzzo								Trazione acciaio								
	Compressione calcestruzzo rinforzo								Trazione acciaio/FRP rinforzo								
	Id _{Cmb}	σ _{cc}	σ _{cd,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verific ato	Id _{Cmb}	σ _{at}	σ _{td,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verific ato	
[%]		[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]	[N-m]				[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]	[N-m]			
Fondazione									Trave 1-2								
Trave: Trave 1-2									FRC=0,03 cm								
0%	RAR	0,572	14,94	0	864	0	26.10	SI	RAR	4,378	360,00	0	864	0	82.22	SI	
	QPR	0,250	11,21	0	377	0	44.90	SI									
25,0%	RAR	0,916	14,94	0	-1 384	0	16.30	SI	RAR	7,011	360,00	0	-1 384	0	51.34	SI	
	QPR	0,723	11,21	0	-1 092	0	15.49	SI									
50,0%	RAR	1,073	14,94	0	-1 620	0	13.92	SI	RAR	8,207	360,00	0	-1 620	0	43.86	SI	
	QPR	1,066	11,21	0	-1 609	0	10.51	SI									
75,0%	RAR	0,928	14,94	0	-1 402	0	16.09	SI	RAR	7,102	360,00	0	-1 402	0	50.68	SI	
	QPR	0,778	11,21	0	-1 175	0	14.39	SI									
100,0%	RAR	0,505	14,94	0	762	0	29.60	SI	RAR	3,861	360,00	0	762	0	93.24	SI	
	QPR	0,139	11,21	0	210	0	80.64	SI									
Fondazione									Trave 6-7-8								
Trave: Trave 6-7									FRC=0,08 cm								
0%	RAR	1,038	14,94	0	1 567	0	14.39	SI	RAR	7,939	360,00	0	1 567	0	45.34	SI	
	QPR	0,521	11,21	0	787	0	21.49	SI									
25,0%	RAR	1,366	14,94	0	-2 062	0	10.93	SI	RAR	10,448	360,00	0	-2 062	0	34.45	SI	
	QPR	1,034	11,21	0	-1 562	0	10.83	SI									
50,0%	RAR	1,731	14,94	0	-2 614	0	8.62	SI	RAR	13,245	360,00	0	-2 614	0	27.17	SI	
	QPR	1,577	11,21	0	-2 382	0	7.10	SI									
75,0%	RAR	1,319	14,94	0	-1 992	0	11.32	SI	RAR	10,094	360,00	0	-1 992	0	35.66	SI	

Travi - verifiche delle tensioni di esercizio																	
%LLI Tp _{mf}	Compressione calcestruzzo								Trazione acciaio								
	Compressione calcestruzzo rinforzo								Trazione acciaio/FRP rinforzo								
	Id _{Cmb}	σ _{cc}	σ _{cd,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verific ato	Id _{Cmb}	σ _{at}	σ _{td,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verific ato	
[%]		[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]	[N-m]				[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]	[N-m]			
100%	QPR	1,108	11,21	0	-1 673	0	10.11	SI									
	RAR	0,575	14,94	0	868	0	25.99	SI	RAR	4,397	360,00	0	868	0	81.88	SI	
	QPR	0,374	11,21	0	564	0	29.98	SI									
Trave: Trave 7-8 FRC=0,03 cm																	
0%	RAR	0,344	14,94	0	519	0	43.42	SI	RAR	2,632	360,00	0	519	0	NS	SI	
	QPR	0,228	11,21	0	345	0	49.09	SI									
25,0%	RAR	0,847	14,94	0	-1 279	0	17.63	SI	RAR	6,481	360,00	0	-1 279	0	55.54	SI	
	QPR	0,652	11,21	0	-984	0	17.19	SI									
50,0%	RAR	1,084	14,94	0	-1 637	0	13.77	SI	RAR	8,295	360,00	0	-1 637	0	43.39	SI	
	QPR	0,913	11,21	0	-1 379	0	12.27	SI									
75,0%	RAR	0,871	14,94	0	-1 315	0	17.15	SI	RAR	6,664	360,00	0	-1 315	0	54.02	SI	
	QPR	0,556	11,21	0	-840	0	20.13	SI									
100%	RAR	0,986	14,94	0	1 488	0	15.15	SI	RAR	7,541	360,00	0	1 488	0	47.74	SI	
	QPR	0,418	11,21	0	632	0	26.77	SI									
Fondazione Trave 9-10-11																	
Trave: Trave 9-10 FRC=0,03 cm																	
0%	RAR	1,186	14,94	0	1 791	0	12.59	SI	RAR	9,077	360,00	0	1 791	0	39.66	SI	
	QPR	0,324	11,21	0	489	0	34.57	SI									
25,0%	RAR	1,381	14,94	0	-2 085	0	10.81	SI	RAR	10,566	360,00	0	-2 085	0	34.07	SI	
	QPR	0,602	11,21	0	-910	0	18.60	SI									
50,0%	RAR	1,359	14,94	0	-2 051	0	10.99	SI	RAR	10,393	360,00	0	-2 051	0	34.63	SI	
	QPR	1,017	11,21	0	-1 535	0	11.01	SI									
75,0%	RAR	1,160	14,94	0	-1 752	0	12.87	SI	RAR	8,876	360,00	0	-1 752	0	40.55	SI	
	QPR	0,920	11,21	0	-1 388	0	12.18	SI									
100%	RAR	0,919	14,94	0	-1 387	0	16.26	SI	RAR	7,028	360,00	0	-1 387	0	51.22	SI	
	QPR	0,310	11,21	0	-468	0	36.11	SI									
Trave: Trave 10-11 FRC=0,03 cm																	
0%	RAR	1,154	14,94	0	-1 742	0	12.94	SI	RAR	8,828	360,00	0	-1 742	0	40.78	SI	
	QPR	0,315	11,21	0	-476	0	35.57	SI									
25,0%	RAR	1,239	14,94	0	-1 871	0	12.05	SI	RAR	9,482	360,00	0	-1 871	0	37.96	SI	
	QPR	0,920	11,21	0	-1 389	0	12.17	SI									
50,0%	RAR	1,249	14,94	0	-1 885	0	11.96	SI	RAR	9,553	360,00	0	-1 885	0	37.68	SI	
	QPR	1,015	11,21	0	-1 532	0	11.03	SI									
75,0%	RAR	1,104	14,94	0	-1 667	0	13.53	SI	RAR	8,446	360,00	0	-1 667	0	42.62	SI	
	QPR	0,599	11,21	0	-904	0	18.70	SI									
100,0%	RAR	1,568	14,94	0	2 367	0	9.52	SI	RAR	11,995	360,00	0	2 367	0	30.01	SI	
	QPR	0,328	11,21	0	495	0	34.20	SI									

LEGENDA:

%LLI	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _{LI}), a partire dall'estremo iniziale.
Rinf.	Indica la presenza del rinforzo sulla sezione di verifica.
FRC	Spostamento massimo (freccia) dell'elemento, valutata in combinazione Caratteristica (RARA).
Id _{Cmb}	Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara.
σ _{cc}	Tensione massima di compressione nel calcestruzzo.
σ _{cd,amm}	Tensione ammissibile per la verifica a compressione del calcestruzzo.
N _{Ed} , M _{Ed,3} , M _{Ed,2}	Sollecitazioni di progetto.
σ _{at}	Tensione massima di trazione nell'acciaio della Trave/Rinforzo o nel FRP.
σ _{td,amm}	Tensione ammissibile per la verifica a trazione dell'acciaio/rinforzo.
CS	Coefficiente di Sicurezza (= σ _{cd, amm} /σ _{cc} ; σ _{td, amm} /σ _{at}). [NS] = Non Significativo (CS ≥ 100).
Verificato	[SI] = La verifica è soddisfatta (σ _{cc} ≤σ _{cd,amm} ; σ _{at} ≤σ _{td,amm}). [NO] = La verifica NON è soddisfatta (σ _{cc} >σ _{cd,amm} ; σ _{at} >σ _{td,amm}).

Travi - VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE (Elevazione)

Travi - verifica allo stato limite di fessurazione														
%L _{LT}	Id _{Cmb}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	σ _{ct,f}	σ _t	ε _{sm}	A _e	Δ _{sm}	W _d	W _{amm}	CS	Verificat o	
[%]		[N]	[N-m]	[N-m]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[cm ²]	[mm]	[mm]	[mm]			
Fondazione								Trave 1-2						
Trave: Trave 1-2				FRC=0,03 cm				AA= PCA						
0%	FRQ	0	471	0	0,31	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	0	377	0	0,25	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI	
12,5%	FRQ	0	-565	0	0,37	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	0	-477	0	0,32	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI	
25,0%	FRQ	0	-1 152	0	0,76	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	0	-1 092	0	0,72	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI	
37,5%	FRQ	0	-1 500	0	0,99	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	0	-1 470	0	0,97	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI	
50,0%	FRQ	0	-1 611	0	1,07	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	0	-1 609	0	1,07	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI	
62,5%	FRQ	0	-1 532	0	1,01	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	0	-1 511	0	1,00	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI	
75,0%	FRQ	0	-1 219	0	0,81	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	0	-1 175	0	0,78	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI	
87,5%	FRQ	0	-669	0	0,44	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	0	-602	0	0,40	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI	
100,0%	FRQ	0	323	0	0,21	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	0	210	0	0,14	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI	
Fondazione								Trave 6-7-8						
Trave: Trave 6-7				FRC=0,08 cm				AA= PCA						
0%	FRQ	0	935	0	0,62	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	0	787	0	0,52	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI	
12,5%	FRQ	0	-709	0	0,47	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI	

Travi - verifica allo stato limite di fessurazione

%L _{LI}	Id _{Cmb}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	σ _{ct,f}	σ _t	ε _{sm}	A _e	Δ _{sm}	W _d	W _{amm}	CS	Verificat o
[%]		[N]	[N-m]	[N-m]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[cm ²]	[mm]	[mm]	[mm]		
25,0%	QPR	0	-578	0	0,38	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
	FRQ	0	-1 661	0	1,10	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
37,5%	QPR	0	-1 562	0	1,03	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
	FRQ	0	-2 231	0	1,48	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
50,0%	QPR	0	-2 163	0	1,43	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
	FRQ	0	-2 418	0	1,60	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
62,5%	QPR	0	-2 382	0	1,58	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
	FRQ	0	-2 247	0	1,49	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
75,0%	QPR	0	-2 218	0	1,47	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
	FRQ	0	-1 718	0	1,14	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
87,5%	QPR	0	-1 673	0	1,11	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
	FRQ	0	-823	0	0,55	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
100%	QPR	0	-745	0	0,49	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
	FRQ	0	652	0	0,43	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	0	564	0	0,37	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
Trave: Trave 7-8				FRC=0,03 cm				AA= PCA					
0%	FRQ	0	407	0	0,27	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	0	345	0	0,23	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	0	-505	0	0,33	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	0	-436	0	0,29	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
25,0%	FRQ	0	-1 022	0	0,68	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	0	-984	0	0,65	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	0	-1 327	0	0,88	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	0	-1 298	0	0,86	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
50,0%	FRQ	0	-1 420	0	0,94	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	0	-1 379	0	0,91	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	0	-1 294	0	0,86	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	0	-1 226	0	0,81	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
75,0%	FRQ	0	-934	0	0,62	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	0	-840	0	0,56	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	0	-341	0	0,23	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	0	-221	0	0,15	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
100%	FRQ	0	795	0	0,53	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	0	632	0	0,42	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
Fondazione								Trave 9-10-11					
Trave: Trave 9-10				FRC=0,03 cm				AA= PCA					
0%	FRQ	0	745	0	0,49	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	0	489	0	0,32	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	0	-609	0	0,40	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	0	-307	0	0,20	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
25,0%	FRQ	0	-1 143	0	0,76	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	0	-910	0	0,60	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	0	-1 483	0	0,98	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	0	-1 319	0	0,87	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
50,0%	FRQ	0	-1 630	0	1,08	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	0	-1 535	0	1,02	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	0	-1 584	0	1,05	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	0	-1 559	0	1,03	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
75,0%	FRQ	0	-1 446	0	0,96	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	0	-1 388	0	0,92	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	0	-1 135	0	0,75	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	0	-1 025	0	0,68	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
100%	FRQ	0	-631	0	0,42	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	0	-468	0	0,31	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
Trave: Trave 10-11				FRC=0,03 cm				AA= PCA					
0%	FRQ	0	-707	0	0,47	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	0	-476	0	0,31	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	0	-1 185	0	0,79	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	0	-1 029	0	0,68	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
25,0%	FRQ	0	-1 471	0	0,97	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	0	-1 389	0	0,92	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	0	-1 581	0	1,05	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	0	-1 557	0	1,03	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
50,0%	FRQ	0	-1 594	0	1,06	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	0	-1 532	0	1,01	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	0	-1 421	0	0,94	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	0	-1 315	0	0,87	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
75,0%	FRQ	0	-1 055	0	0,70	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	0	-904	0	0,60	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	0	-496	0	0,33	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	0	-301	0	0,20	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
100,0%	FRQ	0	865	0	0,57	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	0	495	0	0,33	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI

LEGENDA:

%L _{LI}	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _{LI}), a partire dall'estremo iniziale.
FRC	Spostamento massimo (freccia) dell'elemento, valutata in combinazione Caratteristica (RARA).
AA	Identificativo dell'aggressività dell'ambiente: [PCA] = "Ordinario"; [MDA] = "Aggressivo"; [MLA] = "Molto aggressivo".
Id _{Cmb}	Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara.
N _{Ed,r} M _{Ed,3r}	Sollecitazioni di progetto.
M _{Ed,2}	
σ _{ct,f}	Tensione massima di trazione nel calcestruzzo per la fessurazione, calcolata nell'ipotesi di calcestruzzo resistente a trazione. Se tale valore è maggiore di σ _t la sezione è soggetta a fessurazione.
	N.B. I valori negativi indicano una sezione interamente compressa. In tal caso le sollecitazioni forniscono il minimo valore di compressione.
σ _t	Tensione massima di trazione nel calcestruzzo relativa allo stato limite di formazione delle fessure [relazione (4.1.13) del § 4.1.2.2.4 del DM 2018].

Travi - verifica allo stato limite di fessurazione

%L _{LI}	Id _{Cmb}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	σ _{ct,f}	σ _t	ε _{sm}	A _e	Δ _{sm}	W _d	W _{amm}	CS	Verificato
[%]		[N]	[N-m]	[N-m]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[cm ²]	[mm]	[mm]	[mm]		
ε _{sm}	Deformazione unitaria media delle barre di armatura.												
A _e	Area efficace del calcestruzzo teso.												
Δ _{sm}	Distanza media tra le fessure.												
W _d	Valore di calcolo di apertura massima delle fessure.												
W _{amm}	Valore ammissibile di apertura delle fessure.												
CS	Coefficiente di Sicurezza (=W _d / W _{amm}). [NS] = Non Significativo (CS ≥ 100). [-] = Fessurazioni nulle (W _d = 0).												
Verificato	[SI] = W _d ≤ W _{amm} ; [NO] = W _d > W _{amm}												

TRAVI (AC) - VERIFICHE A PRESSOFLESSIONE (Elevazione)

Travi (AC) - Verifiche a pressoflessione													
Id _{Tr}	%L _{LI}	N _{Ed}	V _{Ed}	M _{Ed,3}	CS	Tp Vr	M _{c,Rd}	V _{c,Rd}	ρ	A _v	t _w	N _{pl,Rd}	
	[%]	[N]	[N]	[N-m]			[N-m]	[N]		[mm ²]	[mm]	[N]	
Piano Terra													
Trave Acciaio 9-15a	0%	4 306	533	0	60,50	PLS	10 648	90 245	0,000	698	6,00	260 514	
	25,0%	2 576	931	461	23,10	PLS	10 648	90 245	0,000	698	6,00	260 514	
	50,0%	2 578	113	641	16,61	PLS	10 648	90 245	0,000	698	6,00	260 514	
	75,0%	2 581	-705	539	19,75	PLS	10 648	90 245	0,000	698	6,00	260 514	
	100,0 %	4 303	-165	258	41,27	PLS	10 648	90 245	0,000	698	6,00	260 514	
Trave Acciaio 10-16a	0%	8 132	1 189	0	32,04	PLS	10 648	90 245	0,000	698	6,00	260 514	
	25,0%	4 869	1 875	931	11,44	PLS	10 648	90 245	0,000	698	6,00	260 514	
	50,0%	4 868	213	1 291	8,25	PLS	10 648	90 245	0,000	698	6,00	260 514	
	75,0%	4 868	-1 449	1 078	9,88	PLS	10 648	90 245	0,000	698	6,00	260 514	
	100%	8 130	-506	488	21,82	PLS	10 648	90 245	0,000	698	6,00	260 514	
Trave Acciaio 11-17a	0%	5 462	839	0	47,70	PLS	10 648	90 245	0,000	698	6,00	260 514	
	25,0%	3 270	1 042	513	20,76	PLS	10 648	90 245	0,000	698	6,00	260 514	
	50,0%	3 272	143	718	14,83	PLS	10 648	90 245	0,000	698	6,00	260 514	
	75,0%	3 274	-756	612	17,40	PLS	10 648	90 245	0,000	698	6,00	260 514	
	100,0 %	5 463	-383	328	32,46	PLS	10 648	90 245	0,000	698	6,00	260 514	
Trave Acciaio 9-10	0%	-680	188	0	NS	PLS	9 076	89 934	0,000	696	6,00	233 657	
	25,0%	-150	412	403	13,83	PLS	5 572	44 968	0,000	348	6,00	233 657	
	50,0%	-157	-4	539	10,34	PLS	5 572	44 968	0,000	348	6,00	233 657	
	75,0%	-164	-412	403	13,83	PLS	5 572	44 968	0,000	348	6,00	233 657	
	100%	-629	-211	0	NS	PLS	9 076	89 934	0,000	696	6,00	233 657	
Trave Acciaio 10-11	0%	-542	686	0	NS	PLS	9 076	89 934	0,000	696	6,00	233 657	
	25,0%	-106	438	429	12,99	PLS	5 572	44 968	0,000	348	6,00	233 657	
	50,0%	-116	-4	573	9,72	PLS	5 572	44 968	0,000	348	6,00	233 657	
	75,0%	-126	-438	429	12,99	PLS	5 572	44 968	0,000	348	6,00	233 657	
	100%	-450	-747	0	NS	PLS	9 076	89 934	0,000	696	6,00	233 657	
Trave Acciaio 9-10	0%	836	1 567	50	NS	PLS	9 076	89 934	0,000	696	6,00	233 657	
	25,0%	-629	790	770	7,24	PLS	5 572	44 968	0,000	348	6,00	233 657	
	50,0%	-472	0	1 026	5,43	PLS	5 572	44 968	0,000	348	6,00	233 657	
	75,0%	-472	-790	770	7,24	PLS	5 572	44 968	0,000	348	6,00	233 657	
	100%	678	-1 575	41	NS	PLS	9 076	89 934	0,000	696	6,00	233 657	
Trave Acciaio 10-11	0%	752	1 564	45	NS	PLS	9 076	89 934	0,000	696	6,00	233 657	
	25,0%	-587	665	648	8,60	PLS	5 572	44 968	0,000	348	6,00	233 657	
	50,0%	-380	-1	863	6,46	PLS	5 572	44 968	0,000	348	6,00	233 657	
	75,0%	-380	-667	647	8,61	PLS	5 572	44 968	0,000	348	6,00	233 657	
	100,0 %	545	-1 574	33	NS	PLS	9 076	89 934	0,000	696	6,00	233 657	
Trave Acciaio 10-11	0%	892	941	54	NS	PLS	9 076	89 934	0,000	696	6,00	233 657	
	25,0%	892	781	760	7,33	PLS	5 572	44 968	0,000	348	6,00	233 657	
	50,0%	1 048	0	1 014	5,49	PLS	5 572	44 968	0,000	348	6,00	233 657	
	75,0%	1 048	-781	760	7,33	PLS	5 572	44 968	0,000	348	6,00	233 657	
	100,0 %	1 048	-974	63	NS	PLS	9 076	89 934	0,000	696	6,00	233 657	
Trave Acciaio 9-10	0%	920	829	55	NS	PLS	9 076	89 934	0,000	696	6,00	233 657	
	25,0%	920	756	737	7,56	PLS	5 572	44 968	0,000	348	6,00	233 657	
	50,0%	1 071	0	982	5,67	PLS	5 572	44 968	0,000	348	6,00	233 657	
	75,0%	1 071	-756	737	7,56	PLS	5 572	44 968	0,000	348	6,00	233 657	
	100%	1 071	-859	64	NS	PLS	9 076	89 934	0,000	696	6,00	233 657	
Trave Acciaio 6-12a	0%	4 048	591	0	64,36	PLS	10 648	90 245	0,000	698	6,00	260 514	
	25,0%	2 365	1 303	662	16,08	PLS	10 648	90 245	0,000	698	6,00	260 514	
	50,0%	2 417	110	909	11,71	PLS	10 648	90 245	0,000	698	6,00	260 514	
	75,0%	2 469	-1 083	739	14,41	PLS	10 648	90 245	0,000	698	6,00	260 514	
	100,0 %	4 121	-1 071	249	42,76	PLS	10 648	90 245	0,000	698	6,00	260 514	
Trave Acciaio 7-13a	0%	7 084	1 022	425	25,05	PLS	10 648	90 245	0,000	698	6,00	260 514	
	25,0%	4 223	2 199	1 404	7,58	PLS	10 648	90 245	0,000	698	6,00	260 514	
	50,0%	4 223	2	1 790	5,95	PLS	10 648	90 245	0,000	698	6,00	260 514	
	75,0%	4 223	-2 195	1 406	7,57	PLS	10 648	90 245	0,000	698	6,00	260 514	
	100%	7 084	-1 053	425	25,05	PLS	10 648	90 245	0,000	698	6,00	260 514	
Trave Acciaio 8-14a	0%	3 185	759	0	81,79	PLS	10 648	90 245	0,000	698	6,00	260 514	
	25,0%	1 860	1 116	569	18,71	PLS	10 648	90 245	0,000	698	6,00	260 514	
	50,0%	1 904	87	779	13,67	PLS	10 648	90 245	0,000	698	6,00	260 514	
	75,0%	1 949	-942	629	16,93	PLS	10 648	90 245	0,000	698	6,00	260 514	
	100,0 %	3 263	-1 123	197	54,05	PLS	10 648	90 245	0,000	698	6,00	260 514	
Trave Acciaio 6-7	0%	149	186	9	NS	PLS	9 076	89 934	0,000	696	6,00	233 657	
	25,0%	-28	473	690	8,07	PLS	5 572	44 968	0,000	348	6,00	233 657	
	50,0%	66	0	921	6,05	PLS	5 572	44 968	0,000	348	6,00	233 657	
	75,0%	66	-472	691	8,06	PLS	5 572	44 968	0,000	348	6,00	233 657	
	100,0 %	149	-186	9	NS	PLS	9 076	89 934	0,000	696	6,00	233 657	

Travi (AC) - Verifiche a pressoflessione												
Id _{Tr}	%L _{Lt}	N _{Ed}	V _{Ed}	M _{Ed,3}	CS	Tp Vr	M _{c,Rd}	V _{c,Rd}	ρ	A _v	t _w	N _{pl,Rd}
	[%]	[N]	[N]	[N·m]			[N·m]	[N]		[mm²]	[mm]	[N]
Trave Acciaio 7-8	0%	114	145	7	NS	PLS	9 076	89 934	0,000	696	6,00	233 657
	25,0%	-46	353	404	13,79	PLS	5 572	44 968	0,000	348	6,00	233 657
	50,0%	31	-1	538	10,36	PLS	5 572	44 968	0,000	348	6,00	233 657
	75,0%	38	-354	402	13,86	PLS	5 572	44 968	0,000	348	6,00	233 657
	100%	-66	-838	7	NS	PLS	9 076	89 934	0,000	696	6,00	233 657
Trave Acciaio 6-7	0%	663	1 526	38	NS	PLS	9 076	89 934	0,000	696	6,00	233 657
	25,0%	203	1 093	1 596	3,49	PLS	5 572	44 968	0,000	348	6,00	233 657
	50,0%	422	1	2 129	2,62	PLS	5 572	44 968	0,000	348	6,00	233 657
	75,0%	422	-1 092	1 597	3,49	PLS	5 572	44 968	0,000	348	6,00	233 657
	100,0	648	-1 525	39	NS	PLS	9 076	89 934	0,000	696	6,00	233 657
Trave Acciaio 7-8	0%	485	1 194	29	NS	PLS	9 076	89 934	0,000	696	6,00	233 657
	25,0%	77	792	908	6,14	PLS	5 572	44 968	0,000	348	6,00	233 657
	50,0%	322	-4	1 209	4,61	PLS	5 572	44 968	0,000	348	6,00	233 657
	75,0%	322	-800	902	6,18	PLS	5 572	44 968	0,000	348	6,00	233 657
	100%	502	-1 193	26	NS	PLS	9 076	89 934	0,000	696	6,00	233 657
Trave Acciaio 7-8	0%	-217	968	13	NS	PLS	9 076	89 934	0,000	696	6,00	233 657
	25,0%	44	676	773	7,21	PLS	5 572	44 968	0,000	348	6,00	233 657
	50,0%	179	-1	1 030	5,41	PLS	5 572	44 968	0,000	348	6,00	233 657
	75,0%	179	-679	771	7,23	PLS	5 572	44 968	0,000	348	6,00	233 657
	100%	-217	-970	16	NS	PLS	9 076	89 934	0,000	696	6,00	233 657
Trave Acciaio 6-7	0%	-308	1 242	20	NS	PLS	9 076	89 934	0,000	696	6,00	233 657
	25,0%	-196	918	1 340	4,16	PLS	5 572	44 968	0,000	348	6,00	233 657
	50,0%	-13	1	1 787	3,12	PLS	5 572	44 968	0,000	348	6,00	233 657
	75,0%	-13	-916	1 341	4,15	PLS	5 572	44 968	0,000	348	6,00	233 657
	100,0	-293	-1 239	18	NS	PLS	9 076	89 934	0,000	696	6,00	233 657
Trave Acciaio 1-9a	0%	3 105	966	190	56,04	PLS	10 648	90 245	0,000	698	6,00	260 514
	25,0%	-30	710	302	35,26	PLS	10 648	90 245	0,000	698	6,00	260 514
	50,0%	1	-1	403	26,42	PLS	10 648	90 245	0,000	698	6,00	260 514
	75,0%	32	-712	301	35,37	PLS	10 648	90 245	0,000	698	6,00	260 514
	100%	3 168	-970	190	56,04	PLS	10 648	90 245	0,000	698	6,00	260 514
Trave Acciaio 4-5	0%	-222	1 707	13	NS	PLS	9 076	89 934	0,000	696	6,00	233 657
	25,0%	-177	919	1 062	5,25	PLS	5 572	44 968	0,000	348	6,00	233 657
	50,0%	8	0	1 416	3,93	PLS	5 572	44 968	0,000	348	6,00	233 657
	75,0%	8	-920	1 062	5,25	PLS	5 572	44 968	0,000	348	6,00	233 657
	100,0	-221	-1 712	26	NS	PLS	9 076	89 934	0,000	696	6,00	233 657
Trave Acciaio 1-2	0%	385	746	0	NS	PLS	9 076	89 934	0,000	696	6,00	233 657
	25,0%	-310	419	443	12,58	PLS	5 572	44 968	0,000	348	6,00	233 657
	50,0%	-154	0	590	9,44	PLS	5 572	44 968	0,000	348	6,00	233 657
	75,0%	-154	-419	443	12,58	PLS	5 572	44 968	0,000	348	6,00	233 657
	100%	229	-746	0	NS	PLS	9 076	89 934	0,000	696	6,00	233 657
Trave Acciaio 2-3	0%	607	270	0	NS	PLS	9 076	89 934	0,000	696	6,00	233 657
	25,0%	-427	431	458	12,16	PLS	5 572	44 968	0,000	348	6,00	233 657
	50,0%	-340	0	610	9,13	PLS	5 572	44 968	0,000	348	6,00	233 657
	75,0%	-340	-432	458	12,16	PLS	5 572	44 968	0,000	348	6,00	233 657
	100,0	520	-270	0	NS	PLS	9 076	89 934	0,000	696	6,00	233 657
Trave Acciaio 2-8a	0%	5 117	1 638	315	33,80	PLS	10 648	90 245	0,000	698	6,00	260 514
	25,0%	-62	1 397	590	18,05	PLS	10 648	90 245	0,000	698	6,00	260 514
	50,0%	-1	1	789	13,49	PLS	10 648	90 245	0,000	698	6,00	260 514
	75,0%	59	-1 394	590	18,05	PLS	10 648	90 245	0,000	698	6,00	260 514
	100,0	5 256	-2 019	315	33,80	PLS	10 648	90 245	0,000	698	6,00	260 514
Trave Acciaio 3-7a	0%	2 750	300	166	64,14	PLS	10 648	90 245	0,000	698	6,00	260 514
	25,0%	-605	718	337	31,59	PLS	10 648	90 245	0,000	698	6,00	260 514
	50,0%	-574	1	440	24,20	PLS	10 648	90 245	0,000	698	6,00	260 514
	75,0%	-543	-716	337	31,59	PLS	10 648	90 245	0,000	698	6,00	260 514
	100%	2 773	-307	166	64,14	PLS	10 648	90 245	0,000	698	6,00	260 514
Trave Acciaio 4-10a	0%	4 080	-36	70	NS	PLS	8 042	60 163	0,000	466	6,00	260 514
	25,0%	2 151	1 411	1 001	10,64	PLS	10 648	90 245	0,000	698	6,00	260 514
	50,0%	2 151	71	1 361	7,82	PLS	10 648	90 245	0,000	698	6,00	260 514
	75,0%	2 151	-1 270	1 070	9,95	PLS	10 648	90 245	0,000	698	6,00	260 514
	100%	4 080	-435	245	43,46	PLS	10 648	90 245	0,000	698	6,00	260 514
Trave Acciaio 5-11a	0%	4 303	-38	74	NS	PLS	8 042	60 163	0,000	466	6,00	260 514
	25,0%	2 582	1 424	1 008	10,56	PLS	10 648	90 245	0,000	698	6,00	260 514
	50,0%	2 582	84	1 374	7,75	PLS	10 648	90 245	0,000	698	6,00	260 514
	75,0%	2 582	-1 256	1 089	9,78	PLS	10 648	90 245	0,000	698	6,00	260 514
	100%	4 303	-428	258	41,27	PLS	10 648	90 245	0,000	698	6,00	260 514
Trave Acciaio 3-4	0%	1 166	163	0	NS	PLS	9 076	89 934	0,000	696	6,00	233 657
	25,0%	-603	402	523	10,65	PLS	5 572	44 968	0,000	348	6,00	233 657
	50,0%	-522	2	701	7,95	PLS	5 572	44 968	0,000	348	6,00	233 657
	75,0%	-522	-399	525	10,61	PLS	5 572	44 968	0,000	348	6,00	233 657
	100%	1 111	-169	67	NS	PLS	9 076	89 934	0,000	696	6,00	233 657
Trave Acciaio 4-5	0%	150	295	0	NS	PLS	9 076	89 934	0,000	696	6,00	233 657
	25,0%	-25	518	598	9,32	PLS	5 572	44 968	0,000	348	6,00	233 657
	50,0%	78	0	797	6,99	PLS	5 572	44 968	0,000	348	6,00	233 657
	75,0%	78	-518	598	9,32	PLS	5 572	44 968	0,000	348	6,00	233 657
	100,0	120	-294	0	NS	PLS	9 076	89 934	0,000	696	6,00	233 657
Trave Acciaio 4-5	0%	-631	1 585	38	NS	PLS	9 076	89 934	0,000	696	6,00	233 657
	25,0%	423	790	938	9,68	PLS	9 076	89 934	0,000	696	6,00	233 657
	50,0%	326	-2	1 242	7,31	PLS	9 076	89 934	0,000	696	6,00	233 657
	75,0%	326	-794	936	9,70	PLS	9 076	89 934	0,000	696	6,00	233 657

Travi (AC) - Verifiche a pressoflessione												
Id _{Tr}	%L _{LI}	N _{Ed}	V _{Ed}	M _{Ed,3}	CS	Tp Vr	M _{c,Rd}	V _{c,Rd}	ρ	A _v	t _w	N _{pl,Rd}
	[%]	[N]	[N]	[N·m]			[N·m]	[N]		[mm²]	[mm]	[N]
Trave Acciaio 1-2	100,0	-525	-1 517	32	NS	PLS	9 076	89 934	0,000	696	6,00	233 657
	%											
	0%	-459	1 382	28	NS	PLS	9 076	89 934	0,000	696	6,00	233 657
	25,0%	-364	854	902	6,18	PLS	5 572	44 968	0,000	348	6,00	233 657
	50,0%	-620	0	1 203	4,63	PLS	5 572	44 968	0,000	348	6,00	233 657
Trave Acciaio 2-3	75,0%	-620	-854	902	6,18	PLS	5 572	44 968	0,000	348	6,00	233 657
	100,0	-715	-1 393	43	NS	PLS	9 076	89 934	0,000	696	6,00	233 657
	%											
	0%	-1 335	1 451	80	NS	PLS	9 076	89 934	0,000	696	6,00	233 657
	25,0%	794	728	819	11,08	PLS	9 076	89 934	0,000	696	6,00	233 657
Trave Acciaio 4a-4	50,0%	881	2	1 077	8,43	PLS	9 076	89 934	0,000	696	6,00	233 657
	75,0%	881	-725	822	11,04	PLS	9 076	89 934	0,000	696	6,00	233 657
	100,0	-1 422	-1 455	85	NS	PLS	9 076	89 934	0,000	696	6,00	233 657
	%											
	0%	-486	-6 073	829	16,79	PLS	13 923	119 086	0,000	922	8,00	343 771
Trave Acciaio 3a-6a	24,9%	-486	-6 092	615	22,64	PLS	13 923	119 086	0,000	922	8,00	343 771
	49,9%	-486	-6 111	401	34,72	PLS	13 923	119 086	0,000	922	8,00	343 771
	74,8%	-486	-6 130	186	74,85	PLS	13 923	119 086	0,000	922	8,00	343 771
	99,7%	-1 366	-4 510	82	NS	PLS	13 923	119 086	0,000	922	8,00	343 771
	0%	0	1 337	361	38,57	PLS	13 923	119 086	0,000	922	8,00	343 771
Trave Acciaio 4a-5a	25,0%	0	1 091	208	66,94	PLS	13 923	119 086	0,000	922	8,00	343 771
	50,1%	0	739	95	NS	PLS	13 923	119 086	0,000	922	8,00	343 771
	74,9%	0	381	26	NS	PLS	13 923	119 086	0,000	922	8,00	343 771
	100,0	0	0	0	-	PLS	0	79 390	0,000	614	8,00	343 771
	%											
Trave Acciaio 3-3a	0%	0	1 360	372	37,43	PLS	13 923	119 086	0,000	922	8,00	343 771
	24,9%	0	1 119	217	64,16	PLS	13 923	119 086	0,000	922	8,00	343 771
	50,1%	0	771	103	NS	PLS	13 923	119 086	0,000	922	8,00	343 771
	75,0%	0	418	30	NS	PLS	13 923	119 086	0,000	922	8,00	343 771
	99,9%	0	0	0	-	PLS	0	79 390	0,000	614	8,00	343 771
Trave Acciaio 3a-4a	0%	-1 294	4 333	78	NS	PLS	13 923	119 086	0,000	922	8,00	343 771
	25,0%	-529	5 865	303	45,95	PLS	13 923	119 086	0,000	922	8,00	343 771
	50,1%	-529	5 834	636	21,89	PLS	13 923	119 086	0,000	922	8,00	343 771
	75,1%	-529	5 803	967	14,40	PLS	13 923	119 086	0,000	922	8,00	343 771
	100%	-529	5 773	1 296	10,74	PLS	13 923	119 086	0,000	922	8,00	343 771
Trave Acciaio 1a-4a	0%	-529	973	1 300	10,71	PLS	13 923	119 086	0,000	922	8,00	343 771
	25,0%	-529	414	1 850	7,53	PLS	13 923	119 086	0,000	922	8,00	343 771
	50,0%	-486	-150	1 954	7,13	PLS	13 923	119 086	0,000	922	8,00	343 771
	75,0%	-486	-715	1 612	8,64	PLS	13 923	119 086	0,000	922	8,00	343 771
	100%	-486	-1 274	825	16,88	PLS	13 923	119 086	0,000	922	8,00	343 771
Trave Acciaio 2a-3a	0%	0	0	0	-	PLS	0	79 390	0,000	614	8,00	343 771
	25,0%	0	-949	158	88,12	PLS	13 923	119 086	0,000	922	8,00	343 771
	50,0%	0	-1 822	587	23,72	PLS	13 923	119 086	0,000	922	8,00	343 771
	75,0%	0	-2 696	1 286	10,83	PLS	13 923	119 086	0,000	922	8,00	343 771
	100,0	0	-3 463	2 252	6,18	PLS	13 923	119 086	0,000	922	8,00	343 771

LEGENDA:

Id_{Tr}	Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
%L_{LI}	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _{LI}), a partire dall'estremo iniziale.
N_{Ed}	Sforzo normale di progetto.
V_{Ed}	Taglio di progetto utilizzato per il calcolo di ρ.
M_{Ed,3}	Momento flettente di progetto intorno a 3.
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
Tp Vr	Tipo di verifica considerata: "PLS" = con Modulo di resistenza plastico; "ELA" = con modulo di resistenza elastico; "EFF" = con modulo di resistenza efficace.
M_{c,Rd}	Momento resistente.
V_{c,Rd}	Taglio resistente.
ρ	Coefficiente riduttivo per presenza di taglio.
A_v	Area resistente a taglio.
t_w	Spessore anima resistente a taglio.
N_{pl,Rd}	Resistenza plastica a Sforzo Normale.

TRAVI (AC) - VERIFICHE A TAGLIO (Elevazione) per pressoflessione retta

Travi (AC) - Verifiche a taglio							
Id _{Tr}	%L _{LI}	CS	A _v	τ _{T,Ed}	V _{Ed}	V _{c,Rd}	P. Vrf.
	[%]		[mm²]	[N/mm²]	[N]	[N]	
Piano Terra					Piano Terra		
Trave Acciaio 9-15a	0%	53,62	698	0,00	1 683	90 245	-
	25,0%	96,93	698	0,00	931	90 245	-
	50,0%	NS	698	0,00	188	90 245	-
	75,0%	NS	698	0,00	-802	90 245	-
	100,0%	57,04	698	0,00	-1 582	90 245	-
Trave Acciaio 10-16a	0%	26,58	698	0,02	3 395	90 232	-
	25,0%	48,12	698	0,02	1 875	90 232	-
	50,0%	NS	698	0,04	355	90 219	-
	75,0%	57,66	698	0,00	-1 565	90 245	-
	100%	29,03	698	0,00	-3 109	90 245	-
Trave Acciaio 11-17a	0%	48,36	698	0,02	1 866	90 232	-

Travi (AC) - Verifiche a taglio							
Id _{Tr}	%L _{Lt}	CS	A _v	τ _{T,Ed}	V _{Ed}	V _{c,Rd}	P. Vrf.
	[%]		[mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N]	
Trave Acciaio 9-10	25,0%	86,59	698	0,02	1 042	90 232	-
	50,0%	NS	698	0,04	238	90 219	-
	75,0%	NS	698	0,00	-803	90 245	-
	100,0%	54,62	698	0,02	-1 652	90 232	-
	0%	51,53	348	7,80	820	42 254	-
	25,0%	NS	348	7,80	412	42 254	-
	50,0%	NS	348	7,80	-4	42 254	-
	75,0%	NS	348	7,80	-412	42 254	-
Trave Acciaio 10-11	100%	51,72	348	7,80	-817	42 254	-
	0%	50,16	348	3,52	872	43 741	-
	25,0%	99,87	348	3,52	438	43 741	-
	50,0%	NS	696	3,52	-8	87 482	-
Trave Acciaio 9-10	75,0%	99,87	348	3,52	-438	43 741	-
	100%	50,39	348	3,52	-868	43 741	-
	0%	27,50	348	4,50	1 578	43 402	-
	25,0%	54,94	348	4,50	790	43 402	-
Trave Acciaio 10-11	50,0%	NS	696	4,50	4	86 803	-
	75,0%	54,94	348	4,50	-790	43 402	-
	100%	27,49	348	4,50	-1 579	43 402	-
	0%	33,52	348	1,02	1 331	44 611	-
Trave Acciaio 10-11	25,0%	67,08	348	1,02	665	44 611	-
	50,0%	NS	696	1,02	5	89 221	-
	75,0%	66,88	348	1,02	-667	44 611	-
	100,0%	33,47	348	1,02	-1 333	44 611	-
Trave Acciaio 9-10	0%	28,00	348	3,52	1 562	43 741	-
	25,0%	56,01	348	3,52	781	43 741	-
	50,0%	NS	696	3,52	22	87 482	-
	75,0%	56,01	348	3,52	-781	43 741	-
Trave Acciaio 6-12a	100,0%	28,00	348	3,52	-1 562	43 741	-
	0%	29,02	348	3,20	1 511	43 854	-
	25,0%	58,01	348	3,20	756	43 854	-
	50,0%	NS	696	3,20	20	87 708	-
Trave Acciaio 7-13a	75,0%	58,01	348	3,20	-756	43 854	-
	100%	29,02	348	3,20	-1 511	43 854	-
	0%	37,78	698	0,00	2 389	90 245	-
	25,0%	69,26	698	0,00	1 303	90 245	-
Trave Acciaio 8-14a	50,0%	NS	698	0,00	179	90 245	-
	75,0%	75,90	698	0,00	-1 189	90 245	-
	100,0%	37,90	698	0,00	-2 381	90 245	-
	0%	21,45	698	0,00	4 208	90 245	-
Trave Acciaio 6-7	25,0%	41,04	698	0,00	2 199	90 245	-
	50,0%	NS	698	0,00	2	90 245	-
	75,0%	41,11	698	0,00	-2 195	90 245	-
	100%	20,69	698	0,00	-4 362	90 245	-
Trave Acciaio 7-8	0%	43,83	698	0,00	2 059	90 245	-
	25,0%	80,86	698	0,00	1 116	90 245	-
	50,0%	NS	698	0,00	142	90 245	-
	75,0%	95,80	698	0,00	-942	90 245	-
Trave Acciaio 6-7	100,0%	46,47	698	0,00	-1 942	90 245	-
	0%	46,86	348	1,97	945	44 281	-
	25,0%	93,62	348	1,97	473	44 281	-
	50,0%	NS	696	1,97	2	88 560	-
Trave Acciaio 7-8	75,0%	93,81	348	1,97	-472	44 281	-
	100,0%	46,86	348	1,97	-945	44 281	-
	0%	62,03	348	3,37	706	43 794	-
	25,0%	NS	348	3,37	353	43 794	-
Trave Acciaio 6-7	50,0%	NS	696	3,37	-2	87 586	-
	75,0%	NS	348	3,37	-354	43 794	-
	100%	61,86	348	3,37	-708	43 794	-
	0%	20,53	348	0,42	2 183	44 820	-
Trave Acciaio 7-8	25,0%	41,01	348	0,42	1 093	44 820	-
	50,0%	NS	696	0,40	4	89 656	-
	75,0%	41,04	348	0,42	-1 092	44 820	-
	100,0%	20,52	348	0,42	-2 184	44 820	-
Trave Acciaio 6-7	0%	28,17	348	0,60	1 589	44 759	-
	25,0%	56,51	348	0,60	792	44 759	-
	50,0%	NS	348	0,60	-4	44 759	-
	75,0%	55,95	348	0,60	-800	44 759	-
Trave Acciaio 7-8	100%	28,04	348	0,60	-1 596	44 759	-
	0%	32,63	348	2,35	1 353	44 150	-
	25,0%	65,31	348	2,35	676	44 150	-
	50,0%	NS	696	2,35	-4	88 299	-
Trave Acciaio 6-7	75,0%	65,02	348	2,35	-679	44 150	-
	100%	32,56	348	2,35	-1 356	44 150	-
	0%	24,25	348	1,35	1 835	44 498	-
	25,0%	48,47	348	1,35	918	44 498	-
Trave Acciaio 1-9a	50,0%	NS	696	1,35	3	88 995	-
	75,0%	48,58	348	1,35	-916	44 498	-
	100,0%	24,28	348	1,35	-1 833	44 498	-
	0%	60,61	698	0,00	1 489	90 245	-
Trave Acciaio 4-5	25,0%	NS	698	0,00	783	90 245	-
	50,0%	NS	466	0,00	4	60 163	-
	75,0%	NS	698	0,00	-784	90 245	-
	100%	58,83	698	0,00	-1 534	90 245	-
Trave Acciaio 4-5	0%	24,09	348	1,90	1 839	44 307	-
	25,0%	48,16	348	1,90	920	44 307	-

Travi (AC) - Verifiche a taglio							
Id _{Tr}	%L _{Lt}	CS	A _v	τ _{T,Ed}	V _{Ed}	V _{c,Rd}	P. Vrf.
	[%]		[mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N]	
Trave Acciaio 1-2	50,0%	NS	696	1,87	-8	88 630	-
	75,0%	48,16	348	1,90	-920	44 307	-
	100,0%	24,09	348	1,90	-1 839	44 307	-
	0%	53,18	348	1,00	839	44 620	-
	25,0%	NS	348	1,00	419	44 620	-
	50,0%	-	348	1,00	0	44 620	-
	75,0%	NS	348	1,00	-419	44 620	-
Trave Acciaio 2-3	100%	53,18	348	1,00	-839	44 620	-
	0%	50,76	348	3,35	863	43 802	-
	25,0%	NS	348	3,35	432	43 802	-
	50,0%	-	348	3,35	0	43 802	-
	75,0%	NS	348	3,32	-432	43 811	-
	100,0%	50,76	348	3,35	-863	43 802	-
	0%	32,47	698	0,00	2 779	90 245	-
Trave Acciaio 2-8a	25,0%	61,39	698	0,00	1 470	90 245	-
	50,0%	NS	466	0,02	-13	60 154	-
	75,0%	61,56	698	0,00	-1 466	90 245	-
	100,0%	31,46	698	0,00	-2 869	90 245	-
	0%	65,30	698	0,00	1 382	90 245	-
	25,0%	NS	698	0,00	730	90 245	-
	50,0%	NS	466	0,00	6	60 163	-
Trave Acciaio 2-8a	75,0%	NS	698	0,00	-728	90 245	-
	100%	63,20	698	0,00	-1 428	90 245	-
	0%	33,83	698	0,02	2 667	90 232	-
	25,0%	63,95	698	0,02	1 411	90 232	-
	50,0%	NS	698	0,04	127	90 219	-
	75,0%	68,06	698	0,00	-1 326	90 245	-
	100%	34,12	698	0,00	-2 645	90 245	-
Trave Acciaio 5-11a	0%	33,67	698	0,02	2 680	90 232	-
	25,0%	63,37	698	0,02	1 424	90 232	-
	50,0%	NS	698	0,04	136	90 219	-
	75,0%	68,63	698	0,00	-1 315	90 245	-
	100%	34,25	698	0,00	-2 635	90 245	-
	0%	61,77	348	0,70	724	44 724	-
	25,0%	NS	348	0,70	402	44 724	-
Trave Acciaio 3-4	50,0%	NS	696	0,55	19	89 552	-
	75,0%	NS	348	0,70	-399	44 724	-
	100%	59,55	348	0,70	-751	44 724	-
	0%	42,77	348	2,00	1 035	44 272	-
	25,0%	85,47	348	2,00	518	44 272	-
	50,0%	-	348	2,00	0	44 272	-
	75,0%	85,47	348	2,00	-518	44 272	-
Trave Acciaio 4-5	100,0%	42,77	348	2,00	-1 035	44 272	-
	0%	46,28	348	0,47	968	44 802	-
	25,0%	92,57	348	0,47	484	44 802	-
	50,0%	NS	696	0,47	2	89 604	-
	75,0%	92,57	348	0,47	-484	44 802	-
	100,0%	46,28	348	0,47	-968	44 802	-
	0%	26,30	348	0,15	1 708	44 915	-
Trave Acciaio 1-2	25,0%	52,59	348	0,15	854	44 915	-
	50,0%	NS	696	0,15	5	89 830	-
	75,0%	52,59	348	0,15	-854	44 915	-
	100,0%	26,30	348	0,15	-1 708	44 915	-
	0%	51,54	348	1,40	863	44 481	-
	25,0%	NS	348	1,40	432	44 481	-
	50,0%	NS	696	1,40	-2	88 960	-
Trave Acciaio 2-3	75,0%	NS	348	1,40	-432	44 481	-
	100,0%	51,54	348	1,40	-863	44 481	-
	0%	15,40	922	27,71	-6 075	93 553	-
	24,9%	15,35	922	27,71	-6 094	93 553	-
	49,9%	15,30	922	27,71	-6 113	93 553	-
	74,8%	15,26	922	27,71	-6 132	93 553	-
	99,7%	15,21	922	27,71	-6 151	93 553	-
Trave Acciaio 3a-6a	0%	89,07	922	0,00	1 337	119 086	-
	25,0%	NS	922	0,00	1 091	119 086	-
	50,1%	NS	922	0,00	739	119 086	-
	74,9%	NS	922	0,00	386	119 086	-
	100,0%	NS	922	0,00	76	119 086	-
	0%	87,56	922	0,00	1 360	119 086	-
	24,9%	NS	922	0,00	1 119	119 086	-
Trave Acciaio 4a-5a	50,1%	NS	922	0,00	771	119 086	-
	75,0%	NS	922	0,00	423	119 086	-
	99,9%	NS	922	0,00	75	119 086	-
	0%	16,24	922	25,37	5 895	95 709	-
	25,0%	16,32	922	25,35	5 865	95 722	-
	50,1%	16,41	922	25,35	5 834	95 722	-
	75,1%	16,49	922	25,37	5 803	95 709	-
Trave Acciaio 3a-4a	100%	16,58	922	25,35	5 773	95 722	-
	0%	NS	922	1,73	985	117 492	-
	25,0%	NS	922	1,49	443	117 714	-
	50,0%	NS	922	1,45	-152	117 753	-
	75,0%	NS	922	1,46	-716	117 740	-
	100%	92,34	922	1,46	-1 275	117 740	-
	0%	NS	922	0,00	-76	119 086	-
Trave Acciaio 1a-4a	25,0%	NS	922	0,00	-912	119 086	-
	50,0%	66,53	922	0,00	-1 790	119 086	-

Travi (AC) - Verifiche a taglio							
Id _{Tr}	%L _{LI}	CS	A _v	τ _{T,Ed}	V _{Ed}	V _{c,Rd}	P. Vrf.
	[%]		[mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N]	
Trave Acciaio 2a-3a	75,0%	44,63	922	0,00	-2 668	119 086	-
	100,0%	34,62	922	0,00	-3 440	119 086	-
	0%	NS	922	0,00	-75	119 086	-
	25,0%	NS	922	0,00	-949	119 086	-
	50,0%	65,36	922	0,00	-1 822	119 086	-
	75,0%	44,17	922	0,00	-2 696	119 086	-
	100,0%	34,39	922	0,00	-3 463	119 086	-

LEGENDA:

- Id_{Tr}

Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L_{LI}), a partire dall'estremo iniziale.
- %L_{LI}

Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
- CS

Area resistente a taglio.
- A_v

Tensione tangenziale di calcolo per torsione.
- τ_{T,Ed}

Taglio di progetto.
- V_{Ed}

Taglio resistente.
- V_{c,Rd}

Piano di minima resistenza.
- P. Vrf.

TRAVI (AC) - VERIFICA DI SNELLEZZA (Elevazione)

TRAVI (AC) - VERIFICA DI SNELLEZZA							
Id	P/S	L ₀	i	λ ₀	λ _{0,lim}	CS	
		[mm]	[mm]				
Piano Terra				Piano Terra			
Trave Acciaio 9-15a	P	1 379	33,04	42	200		4,76
Trave Acciaio 10-16a	P	1 380	33,04	42	200		4,76
Trave Acciaio 11-17a	P	1 379	33,04	42	200		4,76
Trave Acciaio 9-10	P	2 618	25,22	104	200		1,92
Trave Acciaio 10-11	P	2 619	25,22	104	200		1,92
Trave Acciaio 9-10	P	2 600	25,22	103	200		1,94
Trave Acciaio 10-11	P	2 596	25,22	103	200		1,94
Trave Acciaio 10-11	P	2 596	25,22	103	200		1,94
Trave Acciaio 9-10	P	2 600	25,22	103	200		1,94
Trave Acciaio 6-12a	P	1 398	33,04	42	200		4,76
Trave Acciaio 7-13a	P	1 400	33,04	42	200		4,76
Trave Acciaio 8-14a	P	1 398	33,04	42	200		4,76
Trave Acciaio 6-7	P	3 900	25,22	155	200		1,29
Trave Acciaio 7-8	P	3 050	25,22	121	200		1,65
Trave Acciaio 6-7	P	3 900	25,22	155	200		1,29
Trave Acciaio 7-8	P	3 050	25,22	121	200		1,65
Trave Acciaio 7-8	P	3 050	25,22	121	200		1,65
Trave Acciaio 6-7	P	3 900	25,22	155	200	VNR	
Trave Acciaio 1-9a	P	1 143	33,04	35	200		5,71
Trave Acciaio 4-5	P	3 080	25,22	122	200	VNR	
Trave Acciaio 1-2	P	2 815	25,22	112	200		1,79
Trave Acciaio 2-3	P	2 827	25,22	112	200		1,79
Trave Acciaio 2-8a	P	1 143	33,04	35	200		5,71
Trave Acciaio 3-7a	P	1 143	33,04	35	200		5,71
Trave Acciaio 4-10a	P	1 940	33,04	59	200		3,39
Trave Acciaio 5-11a	P	1 940	33,04	59	200		3,39
Trave Acciaio 3-4	P	3 527	25,22	140	200		1,43
Trave Acciaio 4-5	P	3 080	25,22	122	200		1,64
Trave Acciaio 4-5	P	3 080	25,22	122	200		1,64
Trave Acciaio 1-2	P	2 815	25,22	112	200		1,79
Trave Acciaio 2-3	P	2 827	25,22	112	200		1,79
Trave Acciaio 4a-4	P	140	32,64	4	200		50,00
Trave Acciaio 3a-6a	P	491	32,64	15	200	VNR	
Trave Acciaio 4a-5a	P	485	32,64	15	200	VNR	
Trave Acciaio 3-3a	P	228	32,64	7	200		28,57
Trave Acciaio 3a-4a	P	3 159	32,64	97	200		2,06
Trave Acciaio 1a-4a	P	1 243	32,64	38	200	VNR	
Trave Acciaio 2a-3a	P	1 237	32,64	38	200	VNR	

LEGENDA:

- Id

Identificativo dell'elemento.
- P/S

Tipologia trave acciaio: Principale (P) o Secondaria (S)
- L₀

Lunghezza di inflessione
- i

Raggio d'inerzia
- λ₀

Snellezza
- λ_{0,lim}

Snellezza limite
- CS

Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta).

TRAVI (AC) - VERIFICHE INSTABILITÀ A PRESSOFLESSIONE DEVIATA (Elevazione)

Travi (AC) - Verifiche instabilità a pressoflessione deviata																
Id _{Tr}	N _{eq,Ed}	M _{eq,Ed,3}	M _{eq,Ed,2}	CS	P. Vrf.	L _{Cr}	Dir	L _N	λ _{LT}	α	φ	χ	β	k _c	χ _{LT}	N _{cr}
	[N]	[N·m]	[N·m]			[m]		[m]								[N]
Piano Terra									Piano Terra							
Trave Acciaio 9-15a	4 306	-417	0	17,07	Piano YY	1,38	x-x	1,38	0,128	0,210	0,566	0,972	1,000	0,940	1,000	1 383 848
							y-y	1,38	0,108	0,210	0,625	0,941	1,000	1,000	1,000	
Trave Acciaio 10-16a	8 130	-846	-8	8,53	Piano YY	1,38	x-x	1,38	0,128	0,210	0,566	0,972	1,000	0,940	1,000	1 383 504
							y-y	1,38	0,101	0,210	0,625	0,941	1,000	0,940	1,000	
Trave Acciaio 11-17a	5 462	-523	-8	13,37	Piano YY	1,38	x-x	1,38	0,128	0,210	0,566	0,972	1,000	0,940	1,000	1 383 848
							y-y	1,38	0,101	0,210	0,625	0,941	1,000	0,940	1,000	

Travi (AC) - Verifiche instabilità a pressoflessione deviata																
Id _{Tr}	N _{eq,Ed}	M _{eq,Ed,3}	M _{eq,Ed,2}	CS	P. Vrf.	L _{Cr}	Dir	L _N	λ _{LT}	α	φ	χ	β	k _c	χ _{LT}	N _{cr}
	[N]	[N·m]	[N·m]			[m]		[m]								[N]
λ _{LT}	Coefficiente di snellezza normalizzata (per il calcolo di Φ _{LT}).															
α	Fattore di imperfezione.															
φ	Coefficiente per il calcolo di χ															
χ	Coefficiente di riduzione per instabilità a compressione															
β	Coefficiente di riduzione della luce libera di inflessione.															
k _c	Coefficiente per il calcolo di χ _{LT}															
χ _{LT}	Coefficiente di riduzione ai fini dell'instabilità flessotorsionale.															
N _{cr}	Sforzo Normale Critico Euleriano.															

TRAVI (AC) - VERIFICHE DI DEFORMABILITÀ ALLO SLE (Elevazione)

Travi (AC) - Verifiche di deformabilità allo SLE						
Id _{Tr}	Carichi Permanenti + Variabili			Carichi Variabili		
	CS	δ _{max} [cm]	δ _{amm} [cm]	CS	δ _{max} [cm]	δ _{amm} [cm]
Piano Terra						
Trave Acciaio 9-15a	31,54	0,0175	0,5517	36,57	0,0126	0,4598
Trave Acciaio 10-16a	15,73	0,0351	0,5518	17,63	0,0261	0,4598
Trave Acciaio 11-17a	28,12	0,0196	0,5517	31,27	0,0147	0,4598
Trave Acciaio 9-10	50,81	0,0206	1,0471	NS	0,0074	0,8726
Trave Acciaio 10-11	17,68	0,0593	1,0475	18,95	0,0461	0,8730
Trave Acciaio 9-10	8,33	0,1249	1,0398	NS	0,0058	0,8665
Trave Acciaio 10-11	8,42	0,1234	1,0385	NS	0,0051	0,8654
Trave Acciaio 10-11	7,78	0,1336	1,0385	NS	0,0083	0,8654
Trave Acciaio 9-10	8,75	0,1188	1,0398	99,14	0,0087	0,8665
Trave Acciaio 6-12a	22,16	0,0252	0,5593	25,96	0,0180	0,4661
Trave Acciaio 7-13a	11,14	0,0502	0,5598	12,28	0,0380	0,4665
Trave Acciaio 8-14a	25,89	0,0216	0,5593	29,67	0,0157	0,4661
Trave Acciaio 6-7	15,16	0,1029	1,5600	38,32	0,0339	1,3000
Trave Acciaio 7-8	10,74	0,1135	1,2200	11,62	0,0875	1,0167
Trave Acciaio 6-7	3,86	0,4043	1,5600	NS	0,0012	1,3000
Trave Acciaio 7-8	8,02	0,1521	1,2200	NS	0,0010	1,0167
Trave Acciaio 7-8	10,23	0,1193	1,2200	NS	0,0027	1,0167
Trave Acciaio 6-7	4,93	0,3162	1,5600	NS	0,0030	1,3000
Trave Acciaio 1-9a	65,20	0,0070	0,4570	81,17	0,0047	0,3809
Trave Acciaio 4-5	5,56	0,2216	1,2322	NS	0,0011	1,0268
Trave Acciaio 1-2	15,50	0,0726	1,1259	17,10	0,0549	0,9383
Trave Acciaio 2-3	40,93	0,0276	1,1309	98,78	0,0095	0,9424
Trave Acciaio 2-8a	33,41	0,0137	0,4573	40,46	0,0094	0,3811
Trave Acciaio 3-7a	58,83	0,0078	0,4570	73,36	0,0052	0,3809
Trave Acciaio 4-10a	10,73	0,0723	0,7760	12,80	0,0505	0,6467
Trave Acciaio 5-11a	10,61	0,0732	0,7760	12,65	0,0511	0,6467
Trave Acciaio 3-4	29,19	0,0483	1,4106	NS	0,0052	1,1755
Trave Acciaio 4-5	31,33	0,0393	1,2322	75,62	0,0136	1,0268
Trave Acciaio 4-5	6,07	0,2031	1,2322	NS	0,0060	1,0268
Trave Acciaio 1-2	7,95	0,1417	1,1261	NS	0,0052	0,9384
Trave Acciaio 2-3	7,67	0,1475	1,1309	83,97	0,0112	0,9424
Trave Acciaio 4a-4	-	0,0000	0,0561	-	0,0000	0,0468
Trave Acciaio 3a-6a	3,12	0,1575	0,4912	3,60	0,1092	0,3930
Trave Acciaio 4a-5a	5,03	0,0966	0,4853	6,11	0,0635	0,3882
Trave Acciaio 3-3a	-	0,0000	0,0911	-	0,0000	0,0759
Trave Acciaio 3a-4a	5,33	0,2368	1,2634	10,61	0,0992	1,0529
Trave Acciaio 1a-4a	3,62	0,3435	1,2431	4,41	0,2254	0,9945
Trave Acciaio 2a-3a	2,51	0,4935	1,2371	2,93	0,3384	0,9897

LEGENDA:

Id _{Tr}	Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
δ _{max}	Spostamento allo SLE.
δ _{amm}	Spostamento Differenziale ammissibile.

PILASTRI (AC) - VERIFICHE A PRESSOFLESSIONE DEVIATA (Elevazione)

Pilastri (AC) - Verifiche a pressoflessione deviata															
Pilastro	%L _{LT}	N _{Ed}	V _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Tp	Vr	max/m in	M _{c,Rd}	V _{c,Rd}	ρ	A _v	t _w	N _{pl,Rd}
	[%]	[N]	[N]	[N·m]	[N·m]					[N·m]	[N]		[mm ²]	[mm]	[N]
Piano Terra															
Pilastro Acciaio 9	0%	989	759	6 091	1 456	7.84[V]	PLS	Max	22 213	148 599	0,000	1 150	10,0	514 762	
			-2 267						22 213	148 599	0,000	1 150	10,0		
	50,0%	808	697	3 512	697	20.00[V]	PLS	Max	22 213	148 599	0,000	1 150	10,0	514 762	
			-2 891						22 213	148 599	0,000	1 150	10,0		
	100%	744	-370	310	-	71.66[V]	PLS	Max	22 213	148 599	0,000	1 150	10,0	514 762	
			-3 484						22 213	148 599	0,000	1 150	10,0		
Pilastro Acciaio 10	0%	4 160	204	11 406	310	3.02[V]	PLS	Max	22 213	148 599	0,000	1 150	10,0	514 762	
			-3 776						22 213	148 599	0,000	1 150	10,0		
	50,0%	3 873	86	6 264	97	8.17[V]	PLS	Max	22 213	148 599	0,000	1 150	10,0	514 762	
			-5 139						22 213	148 599	0,000	1 150	10,0		
	100,0 %	3 617	67	-449	-2	NS	PLS	Max	22 213	148 599	0,000	1 150	10,0	514 762	
			-6 438						22 213	148 599	0,000	1 150	10,0		
Pilastro Acciaio 11	0%	1 757	-	5 278	-	4.21[V]	PLS	Max	22 213	148 599	0,000	1 150	10,0	514 762	
			-1 130						22 213	148 599	0,000	1 150	10,0		
	50,0%	2 528	1	3 231	-	6.87[V	PLS	Max	22 213	148 599	0,000	1 150	10,0	514 762	

Pilastri (AC) - Verifiche a pressoflessione deviata

Pilastro	%L _{Li}	N _{Ed}	V _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Tp Vr	max/m in	M _{c,Rd}	V _{c,Rd}	ρ	A _v	t _w	N _{pl,Rd}
	[%]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]				[N-m]	[N]		[mm ²]	[mm]	[N]
Pilastro Acciaio 3	50,0%	8 216	3 577			32.85[V]	PLS	Min	22 213	148 599	0,000	1 150	10,0	514 762
			838	-2 034	1 508			Max	22 213	148 599	0,000	1 150	10,0	
			3 458					Min	22 213	148 599	0,000	1 150	10,0	
	100%	11 223	813			30.73[V]	PLS	Max	22 213	148 599	0,000	1 150	10,0	514 762
			3 577	2 746	418			Min	22 213	148 599	0,000	1 150	10,0	
			162			74.30[V]	PLS	Max	22 213	148 599	0,000	1 150	10,0	514 762
	0%	6 082	505	1 625	208			Min	22 213	148 599	0,000	1 150	10,0	
			595					Max	22 213	148 599	0,000	1 150	10,0	
			229	1 828	-246	60.94[V]	PLS	Min	22 213	148 599	0,000	1 150	10,0	514 762
	50,0%	5 972	577					Max	22 213	148 599	0,000	1 150	10,0	
			315	1 931	-565			Min	22 213	148 599	0,000	1 150	10,0	
			182			32.15[V]	PLS	Max	22 213	148 599	0,000	1 150	10,0	514 762

LEGENDA:

Pilastro	Identificativo del pilastro. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della pilastriata al livello considerato.
%L_{Li}	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _{Li}), a partire dall'estremo iniziale.
N_{Ed}	Sforzo normale di progetto.
V_{Ed}	Taglio di progetto utilizzato per il calcolo di ρ.
M_{Ed,3}	Momento flettente di progetto intorno a 3.
M_{Ed,2}	Momento flettente di progetto intorno a 2.
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
Tp Vr	Tipo di verifica considerata: "PLS" = con Modulo di resistenza plastico; "ELA" = con modulo di resistenza elastico; "EFF" = con modulo di resistenza efficace.
max/mi	[max] = valore per la verifica con modulo di resistenza maggiore; [min] = valore per la verifica con modulo di resistenza minore.
n	
M_{c,Rd}	Momento resistente.
V_{c,Rd}	Taglio resistente.
ρ	Coefficiente riduttivo per presenza di taglio.
A_v	Area resistente a taglio.
t_w	Spessore anima.
N_{pl,Rd}	Resistenza plastica a Sforzo Normale.

PILASTRI (AC) - VERIFICHE A TAGLIO (Elevazione) per pressoflessione deviata

Pilastri (AC) - Verifiche a taglio								
Pilastro	%L _{Li}	CS	A _v	τ _{T,Ed}	V _{Ed}	V _{c,Rd}	P. Vrf.	Ω _{Min}
	[%]		[mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N]		
Piano Terra								
Pilastro Acciaio 9	0%	65,41	1 150	0,28	-2 267	148 277	Piano XX	0,00
	50,0%	51,29	1 150	0,28	-2 891	148 277	Piano XX	0,00
	100%	42,56	1 150	0,28	-3 484	148 277	Piano XX	0,00
Pilastro Acciaio 10	0%	39,23	1 150	0,42	-3 776	148 121	Piano XX	0,00
	50,0%	28,82	1 150	0,42	-5 140	148 121	Piano XX	0,00
	100,0%	23,01	1 150	0,42	-6 438	148 121	Piano XX	0,00
Pilastro Acciaio 11	0%	78,83	1 150	0,14	-1 883	148 443	Piano XX	0,00
	50,0%	45,42	1 150	0,14	-3 268	148 443	Piano XX	0,00
	100,0%	32,29	1 150	0,14	-4 597	148 443	Piano XX	0,00
Pilastro Acciaio 10	0%	19,63	1 150	0,42	7 544	148 121	Piano XX	0,00
	50,0%	24,07	1 150	0,42	6 155	148 121	Piano XX	0,00
	100,0%	30,35	1 150	0,42	4 880	148 121	Piano XX	0,00
Pilastro Acciaio 9	0%	37,13	1 150	0,28	3 994	148 277	Piano XX	0,00
	50,0%	47,75	1 150	0,28	3 105	148 277	Piano XX	0,00
	100,0%	64,89	1 150	0,28	2 285	148 277	Piano XX	0,00
Pilastro Acciaio 11	0%	31,88	1 150	0,14	4 656	148 443	Piano XX	0,00
	50,0%	36,97	1 150	0,14	4 015	148 443	Piano XX	0,00
	100,0%	43,98	1 150	0,14	3 375	148 443	Piano XX	0,00
Pilastro Acciaio 9	0%	NS	1 150	0,28	707	148 277	Piano XX	0,00
	50,0%	NS	1 150	0,28	200	148 277	Piano YY	0,00
	100,0%	NS	1 150	0,28	-756	148 277	Piano XX	0,00
Pilastro Acciaio 11	0%	72,66	1 150	0,14	2 043	148 443	Piano XX	0,00
	50,0%	NS	1 150	0,14	868	148 443	Piano YY	0,00
	100,0%	NS	1 150	0,14	868	148 443	Piano YY	0,00
Pilastro Acciaio 10	0%	75,23	1 150	0,42	1 969	148 121	Piano XX	0,00
	50,0%	NS	1 150	0,42	568	148 121	Piano XX	0,00
	100,0%	NS	1 150	0,42	-704	148 121	Piano XX	0,00
Pilastro Acciaio 7	0%	24,70	1 150	0,00	6 016	148 599	Piano XX	0,00
	50,0%	30,56	1 150	0,00	4 862	148 599	Piano XX	0,00
	100%	38,73	1 150	0,00	3 837	148 599	Piano XX	0,00
Pilastro Acciaio 7	0%	NS	1 150	0,00	-288	148 599	Piano YY	0,00
	50,0%	NS	1 150	0,00	-691	148 599	Piano XX	0,00
	100,0%	NS	1 150	0,00	-1 326	148 599	Piano XX	0,00
Pilastro Acciaio 6	0%	57,40	1 150	0,00	-2 589	148 599	Piano XX	0,00
	50,0%	51,60	1 150	0,00	-2 880	148 599	Piano XX	0,00
	100%	47,55	1 150	0,00	-3 125	148 599	Piano XX	0,00
Pilastro Acciaio 7	0%	32,93	1 150	0,00	-4 512	148 599	Piano XX	0,00
	50,0%	29,62	1 150	0,00	-5 017	148 599	Piano XX	0,00
	100%	27,35	1 150	0,00	-5 434	148 599	Piano XX	0,00
Pilastro Acciaio 8	0%	74,52	1 150	0,00	-1 994	148 599	Piano XX	0,00
	50,0%	65,40	1 150	0,00	-2 272	148 599	Piano XX	0,00

Pilastri (AC) - Verifiche a taglio									
Pilastro	%L _{Lt}	CS	A _v	τ _{T,Ed}	V _{Ed}	V _{c,Rd}	P. Vrf.	Ω _{Min}	
	[%]		[mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N]			
Pilastro Acciaio 6	100%	59,27	1 150	0,00	-2 507	148 599	Piano XX	0,00	
	0%	44,92	1 150	0,00	3 308	148 599	Piano XX	0,00	
	50,0%	55,93	1 150	0,00	2 657	148 599	Piano XX	0,00	
	100%	71,68	1 150	0,00	2 073	148 599	Piano XX	0,00	
Pilastro Acciaio 6	0%	NS	1 150	0,00	343	148 599	Piano YY	0,00	
	50,0%	NS	1 150	0,00	-467	148 599	Piano XX	0,00	
	100%	NS	1 150	0,00	-755	148 599	Piano XX	0,00	
	0%	59,44	1 150	0,00	2 500	148 599	Piano XX	0,00	
Pilastro Acciaio 8	50,0%	74,41	1 150	0,00	1 997	148 599	Piano XX	0,00	
	100%	95,50	1 150	0,00	1 556	148 599	Piano XX	0,00	
	0%	NS	1 150	0,00	284	148 599	Piano YY	0,00	
	50,0%	NS	1 150	0,00	-371	148 599	Piano XX	0,00	
Pilastro Acciaio 8	100,0%	NS	1 150	0,00	-638	148 599	Piano XX	0,00	
	0%	NS	1 150	0,00	-1 151	148 599	Piano XX	0,00	
	50,0%	85,25	1 150	0,00	-1 743	148 599	Piano XX	0,00	
	100,0%	64,47	1 150	0,00	-2 305	148 599	Piano XX	0,00	
Pilastro Acciaio 2	0%	NS	1 150	0,00	-1 380	148 599	Piano XX	0,00	
	50,0%	60,36	1 150	0,00	-2 462	148 599	Piano XX	0,00	
	100,0%	42,68	1 150	0,00	-3 482	148 599	Piano XX	0,00	
	0%	NS	1 150	0,00	-698	148 599	Piano YY	0,00	
Pilastro Acciaio 3	50,0%	NS	1 150	0,00	-947	148 599	Piano XX	0,00	
	100%	NS	1 150	0,00	-1 173	148 599	Piano XX	0,00	
	0%	92,13	1 150	0,00	-1 613	148 599	Piano XX	0,00	
	50,0%	63,26	1 150	0,00	-2 349	148 599	Piano XX	0,00	
Pilastro Acciaio 5	100%	48,71	1 150	0,00	-3 051	148 599	Piano XX	0,00	
	0%	79,46	1 150	0,00	-1 870	148 599	Piano XX	0,00	
	50,0%	57,44	1 150	0,00	-2 587	148 599	Piano XX	0,00	
	100%	45,46	1 150	0,00	-3 269	148 599	Piano XX	0,00	
Pilastro Acciaio 4	0%	90,39	1 150	0,00	1 644	148 599	Piano XX	0,00	
	50,0%	NS	1 150	0,00	1 361	148 599	Piano XX	0,00	
	100%	NS	1 150	0,00	1 141	148 599	Piano XX	0,00	
	0%	NS	1 150	0,00	1 171	148 599	Piano XX	0,00	
Pilastro Acciaio 5	50,0%	NS	1 150	0,00	524	148 599	Piano XX	0,00	
	100,0%	NS	1 150	0,00	225	148 599	Piano YY	0,00	
	0%	61,68	1 150	0,00	2 409	148 599	Piano XX	0,00	
	50,0%	NS	1 150	0,00	1 465	148 599	Piano XX	0,00	
Pilastro Acciaio 2	100%	NS	1 150	0,00	594	148 599	Piano XX	0,00	
	0%	49,40	1 150	0,00	3 008	148 599	Piano XX	0,00	
	50,0%	71,96	1 150	0,00	2 065	148 599	Piano XX	0,00	
	100%	NS	1 150	0,00	1 193	148 599	Piano XX	0,00	
Pilastro Acciaio 3	0%	NS	1 150	0,00	1 370	148 599	Piano XX	0,00	
	50,0%	NS	1 150	0,00	1 370	148 599	Piano XX	0,00	
	100%	NS	1 150	0,00	1 370	148 599	Piano XX	0,00	
	0%	69,47	1 150	0,00	2 139	148 599	Piano XX	0,00	
Pilastro Acciaio 5	50,0%	69,47	1 150	0,00	2 139	148 599	Piano XX	0,00	
	100%	69,47	1 150	0,00	2 139	148 599	Piano XX	0,00	
	0%	41,54	1 150	0,00	3 577	148 599	Piano XX	0,00	
	50,0%	41,54	1 150	0,00	3 577	148 599	Piano XX	0,00	
Pilastro Acciaio 4	100%	41,54	1 150	0,00	3 577	148 599	Piano XX	0,00	
	0%	NS	1 150	0,00	647	148 599	Piano XX	0,00	
	50,0%	NS	1 150	0,00	595	148 599	Piano YY	0,00	
	100%	NS	1 150	0,00	595	148 599	Piano YY	0,00	
Pilastro Acciaio 3	0%	NS	1 150	0,00	595	148 599	Piano YY	0,00	
	50,0%	NS	1 150	0,00	595	148 599	Piano YY	0,00	
	100%	NS	1 150	0,00	595	148 599	Piano YY	0,00	
	0%	56,96	1 150	0,00	2 609	148 599	Piano XX	0,00	
Pilastro Acciaio 4	50,0%	64,00	1 150	0,00	2 322	148 599	Piano XX	0,00	
	100,0%	73,02	1 150	0,00	2 035	148 599	Piano XX	0,00	

LEGENDA:

- Pilastro

Identificativo del pilastro. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della pilastrata al livello considerato.
- %L_{Lt}

Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L_{Lt}), a partire dall'estremo iniziale.
- CS

Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
- A_v

Area resistente a taglio.
- τ_{T,Ed}

Tensione tangenziale di calcolo per torsione.
- V_{Ed}

Taglio di progetto.
- V_{c,Rd}

Taglio resistente.
- P. Vrf.

Piano di minima resistenza.
- Ω_{Min}

Rapporto minimo momento plastico/momento progetto travi concorrenti.

PILASTRI (AC) - VERIFICHE INSTABILITÀ A PRESSOFLESSIONE DEVIATA (Elevazione)

Pilastri (AC) - Verifiche instabilità a pressoflessione deviata																	
Pilastro	N _{eq,Ed}	M _{eq,Ed,3}	M _{eq,Ed,2}	CS	P. Vrf.	L _{Cr}	Dir	L _N	λ _{Lt}	α	φ	χ	β	k _c	χ _{Lt}	N _{cr}	
	[N]	[N·m]	[N·m]			[m]		[m]								[N]	
Piano Terra																	
Pilastro Acciaio 9	1 463	4 568	1 085	3,87	Piano YY	2,00	x-x	2,00	0,108	0,210	0,629	0,938	1,000	0,860	1,000	2 631 792	
							y-y	2,00	0,108	0,210	0,629	0,938	1,000	0,860	1,000		
Pilastro Acciaio 10	3 888	8 554	232	2,46	Piano YY	2,31	x-x	2,31	0,116	0,210	0,671	0,917	1,000	0,770	1,000	1 977 855	
							y-y	2,31	0,116	0,210	0,671	0,917	1,000	0,860	1,000		
Pilastro Acciaio 11	2 479	6 598	-494	3,07	Piano YY	2,65	x-x	2,65	0,125	0,210	0,722	0,890	1,000	0,860	1,000	1 499 063	
							y-y	2,65	0,125	0,210	0,722	0,890	1,000	0,860	1,000		
Pilastro Acciaio 10	11 314	7 773	2 892	1,95	Piano YY	2,63	x-x	2,63	0,124	0,210	0,719	0,892	1,000	0,770	1,000	1 525 359	
							y-y	2,63	0,124	0,210	0,719	0,892	1,000	0,860	1,000		
Pilastro Acciaio 9	5 774	4 766	2 409	2,95	Piano YY	2,63	x-x	2,63	0,124	0,210	0,719	0,892	1,000	0,770	1,000	1 525 359	
							y-y	2,63	0,124	0,210	0,719	0,892	1,000	0,860	1,000		
Pilastro Acciaio 11	7 120	5 329	3 162	2,49	Piano	2,63	x-x	2,63	0,124	0,210	0,719	0,892	1,000	0,770	1,000	1 525 359	

Pilastri - VERIFICA DI SNELLEZZA						
Id	P/S	L ₀ [mm]	i [mm]	λ ₀	λ _{0,lim}	CS
Pilastro Acciaio 9	-	2627	46,99	56	200	3,57
Pilastro Acciaio 11	-	2627	46,99	56	200	3,57
Pilastro Acciaio 9	-	2367	46,99	50	200	4,00
Pilastro Acciaio 11	-	2367	46,99	50	200	4,00
Pilastro Acciaio 10	-	2367	46,99	50	200	4,00
Pilastro Acciaio 7	-	1960	46,99	42	200	4,76
Pilastro Acciaio 7	-	1500	46,99	32	200	6,25
Pilastro Acciaio 6	-	1200	46,99	26	200	7,69
Pilastro Acciaio 7	-	1200	46,99	26	200	7,69
Pilastro Acciaio 8	-	1200	46,99	26	200	7,69
Pilastro Acciaio 6	-	1960	46,99	42	200	4,76
Pilastro Acciaio 6	-	1500	46,99	32	200	6,25
Pilastro Acciaio 8	-	1960	46,99	42	200	4,76
Pilastro Acciaio 8	-	1500	46,99	32	200	6,25
Pilastro Acciaio 1	-	1940	46,99	41	200	4,88
Pilastro Acciaio 2	-	1940	46,99	41	200	4,88
Pilastro Acciaio 3	-	840	46,99	18	200	11,11
Pilastro Acciaio 4	-	2190	46,99	47	200	4,26
Pilastro Acciaio 5	-	2133	46,99	45	200	4,44
Pilastro Acciaio 4	-	900	46,99	19	200	10,53
Pilastro Acciaio 5	-	2057	46,99	44	200	4,55
Pilastro Acciaio 1	-	2660	46,99	57	200	3,51
Pilastro Acciaio 2	-	2660	46,99	57	200	3,51
Pilastro Acciaio 3	-	2660	46,99	57	200	3,51
Pilastro Acciaio 5	-	2660	46,99	57	200	3,51
Pilastro Acciaio 4	-	2660	46,99	57	200	3,51
Pilastro Acciaio 3	-	1100	46,99	23	200	8,70
Pilastro Acciaio 4	-	1100	46,99	23	200	8,70

LEGENDA:

Id	Identificativo dell'elemento.
P/S	Tipologia trave acciaio: Principale (P) o Secondaria (S)
L₀	Lunghezza di inflessione
i	Raggio d'inerzia
λ₀	Snellezza
λ_{0,lim}	Snellezza limite
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta).

PIANI - VERIFICHE ALLO SLE (Elevazione)

Piani - Verifiche allo SLE								
Id _{Piano}	Q _{Lv}	H _{Lv}	δ _{amm,SLE}	δ _{d,SLE}		Δδ _{SLE}		Note
				X	Y	X	Y	
	[m]	[m]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	
Piano Terra	0,00	7,10	2,3667	0,0000	0,0000	2,3667	2,3667	Verificato

LEGENDA:

Id_{Piano}	Identificativo del livello o piano.
Q_{Lv}	Quota del livello o piano.
H_{Lv}	Altezza del livello o piano.
δ_{amm,SLE}	Spostamento Differenziale ammissibile.
δ_{d,SLE}	Spostamento Differenziale.
Δδ_{SLE}	Differenza fra spostamento limite e quello di calcolo nelle direzioni X e Y.

VERIFICHE COLLEGAMENTI ACCIAIO (Elevazione)

Collegamento di tipo PIASTRA di FONDAZIONE

Colleg. 3151

ID Nodo del collegamento: 1

Materiali Collegamenti

Piastre	Saldature	Bulloni	Chiodi	Viti	Spinotti	Precarico	Tipologia serraggio
S235	S235	8.8	-	-	-	No	Non Controllato

Beam

N _{beam}
Pilastro 9
Trave 9-10

LEGENDA

N _{beam}	Identificativo del beam coinvolto nel collegamento
-------------------	--

Piastre

N _{piastro}	Tipo	Baric.	Tipo Collg	Sezione	Spessore	Effetto Leva
1	Piastra di fondazione	X: -0,298; Y: 0,000; Z: -0,200	Con Tirafondi	260x260	15,00	SI

Collegamento di tipo PIASTRA di FONDAZIONE

Coordinate (X; Y) dei Bulloni riferite al baricentro della piastra [mm].

1 = (-105,0; -105,0) 2 = (105,0; -105,0) 3 = (-105,0; 105,0) 4 = (105,0; 105,0)

Coordinate (X; Y) del baricentro dei Cordoni riferite al baricentro della piastra [mm].

1 = (0,0; 60,0) 2 = (0,0; -60,0) 3 = (60,0; 0,0) 4 = (-60,0; 0,0)

LEGENDA

N_{piastro} Identificativo della piastra nel collegamento di appartenenza.
Tipo Tipo di piastra.
Baric. Coordinate del Baricentro della piastra [m].
Tipo Collg Tipo Collegamento piastra.
Sezione Ingombro della sezione della piastra [mm].
Spessore Spessore della piastra [mm].
Effetto Leva Indica se il calcolo è stato effettuato considerando l'Effetto Leva

Verifiche a Rifollamento (Piastra)

N _{el}	Id _{el,x}	Id _{el,y}	V _{Ed,x}	V _{Ed,y}	F _{b,Rd,x}	F _{b,Rd,y}	D _{st,Bl,x}	D _{st,Bl,y}	α _x	α _y	K _x	K _y	CS _x	CS _y
1	4	2	-244	1 042	81 916	81 916	0,0250	0,0250	0,49	0,49	2,42	2,42	NS	78,61

LEGENDA

N_{el} Identificativo della piastra o del beam soggetta a verifica.
Id_{EL} Indice del BULLONE o TIRAFONDO più sollecitato.
V_{Ed} Forza di Progetto MASSIMA [N].
F_{b,Rd} Resistenza al rifollamento [N].
D_{st,Bl} Minima distanza per la verifica a rifollamento [m].
α Coefficiente α.
K Coefficiente K.
CS Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR] = Verifica Non Richiesta).

Verifiche a Tensione

N _{el}	Ln _{Sez,X}	Ln _{Sez,Y}	N _{Ed,X}	N _{Ed,Y}	R _{d,X}	R _{d,Y}	CS _x	CS _y
1	0,2600	0,2600	-399	1 998	872 857	872 857	NS	NS

LEGENDA

N_{el} Identificativo della piastra o del beam soggetta a verifica.
Ln_{Sez} Lunghezza della sezione resistente [m].
N_{Ed} Forza di Progetto MASSIMA [N].
R_d Resistenza della sezione resistente [N].
CS Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR] = Verifica Non Richiesta).

Verifiche a Punzonamento

N _{el}	Id _{El}	N _{Ed}	B _{p,Rd}	CS
1	1	10 996	195 432	17,77

LEGENDA

N_{el} Identificativo della piastra o del beam soggetta a verifica.
Id_{El} Indice del BULLONE o TIRAFONDO più sollecitato
N_{Ed} Forza di Progetto MASSIMA [N].
B_{p,Rd} Resistenza al punzonamento [N].
CS Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR] = Verifica Non Richiesta).

Verifiche a Flessione

N _{el}	σ _X	σ _Y	τ _X	τ _Y	σ _{Id,X}	σ _{Id,Y}	σ _A	CoeffSic.X	CoeffSic.Y
1	65,30	40,51	3,63	2,25	65,60	40,70	223,81	3,41	5,50

LEGENDA

N_{el} Identificativo della piastra o del beam soggetta a verifica.
σ σ a flessione nella sezione d'attacco [N/mm²].
τ τ nella sezione d'attacco [N/mm²].
σ_{Id} σ Ideale MASSIMA nella sezione d'attacco [N/mm²].
σ_A σ di progetto
CS Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR] = Verifica Non Richiesta).

Verifiche Pressione di contatto

N _{el}	N _{Ed}	M _{Ed,x}	M _{Ed,y}	σ _D	σ _A	Pt _{contatto}	CS
1	-3 625	-1 804	2 709	2,59	14,11	X: 0,130; Y: 0,130; Z: 0,000	5,44

LEGENDA

N_{el} Identificativo della piastra o del beam soggetta a verifica.
N_{Ed} Sforzo normale [N].
M_{Ed,x} Vettore Momento intorno a X [Nm].
M_{Ed,y} Vettore Momento intorno a Y [Nm].
σ_D Sigma di compressione di progetto [N/mm²].
σ_A Sigma di compressione massima [N/mm²].
Pt_{contatto} Coordinate del punto con massima Sigma di compressione [m].
CS Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR] = Verifica Non Richiesta).

Cordoni

N _{cordone}	Piastre	Categoria	Tipo Sez	Altezza Gola	Spessore	Lunghezza
1	1	d'angolo	lineare	7,07	10	96
2	1	d'angolo	lineare	7,07	10	96

Collegamento di tipo PIASTRA di FONDAZIONE

3	1	d'angolo	lineare	7,07	10	96
4	1	d'angolo	lineare	7,07	10	96

LEGENDA

N_{cordone} Numero progressivo del cordone nel collegamento di appartenenza.
Piastre Identificativo delle piastre a cui è associato il cordone nella relativa tabella
Categoria Categoria di saldatura
Tipo Sez Tipo sezione gola della saldatura
Altezza Gola Altezza della sezione di gola [mm].
Spessore Spessore del cordone [mm].
Lunghezza Lunghezza del cordone [mm].

Verifiche Cordone

N _{cordone}	τ _{Par.iniz.}	τ _{Par.fin.}	t _{Ort.iniz.}	t _{Ort.fin.}	n _{Ort.iniz.}	n _{Ort.fin.}	F _{yk}	β ₁	β ₂	CS
1	0,5	0,0	1,3	1,6	37,1	38,2	235,0	0,85	1,00	5,22
2	0,1	0,4	1,6	1,3	32,6	35,5	235,0	0,85	1,00	5,62
3	1,7	1,7	0,1	0,2	40,4	34,2	235,0	0,85	1,00	4,94
4	1,3	1,3	0,4	0,4	37,8	38,8	235,0	0,85	1,00	5,15

LEGENDA

N_{cordone} Numero progressivo del cordone nel collegamento di appartenenza.
τ_{Par.iniz.} τ Parallela alla lunghezza - punto iniziale - [N/mm²].
τ_{Par.fin.} τ Parallela alla lunghezza - punto finale - [N/mm²].
t_{Ort.iniz.} t Ortogonale alla lunghezza - punto iniziale - [N/mm²].
t_{Ort.fin.} t Ortogonale alla lunghezza - punto finale - [N/mm²].
n_{Ort.iniz.} n Ortogonale alla lunghezza - punto iniziale - [N/mm²].
n_{Ort.fin.} n Ortogonale alla lunghezza - punto finale - [N/mm²].
F_{yk} Resistenza di calcolo del materiale di base [N/mm²].
β₁ Coefficiente riduttivo Beta1 della resistenza di base.
β₂ Coefficiente riduttivo Beta2 della resistenza di base.
CS Coefficiente di sicurezza per la Sigma.

Tirafondi

N _{trfnd}	Piastre	Diametro	Profondità	Tipo	Diam Barra Trsv	Lun Barra Trsv	Raggio Uncino	Lun Trmn Uncino	Raggio Rosetta
1	1	16	0,30	Uncino Semplice	-	-	2,77	8,7	-
2	1	16	0,30	Uncino Semplice	-	-	2,77	8,7	-
3	1	16	0,30	Uncino Semplice	-	-	2,77	8,7	-
4	1	16	0,30	Uncino Semplice	-	-	2,77	8,7	-

LEGENDA

N_{trfnd} Numero progressivo del tirafondo nel collegamento di appartenenza.
Piastre Identificativo delle piastre a cui è associato il tirafondo nella relativa tabella
Diametro Diametro nominale [mm].
Profondità Profondità del tirafondo [m]
Tipo Tipologia del tirafondo
Diam Barra Trsv Diametro della barra trasversale [mm].
Lun Barra Trsv Lunghezza della barra trasversale [m].
Raggio Uncino Raggio dell'uncino [cm].
Lun Trmn Uncino Lunghezza terminale dell'uncino [cm].
Raggio Rosetta Raggio della rosetta [cm].

Verifiche Bullone

N _{bilin}	Tipo	F _{v,Ed}	F _{v,Rd}	CS _{Tq}	F _{t,Ed}	F _{t,Rd}	CS _{Trz}	CS _{TqTrz}
1	Verifica della parte filettata	975	60 288	61,83	10 996	90 432	8,22	9,71
2	Verifica della parte filettata	1 061	60 288	56,82	9 736	90 432	9,29	10,60
3	Verifica della parte filettata	985	60 288	61,21	4 358	90 432	20,75	19,86
4	Verifica della parte filettata	1 070	60 288	56,34	3 181	90 432	28,43	23,32

LEGENDA

N_{bilin} Identificativo del bullone soggetto a verifica nella relativa tabella
Tipo Area interessata dalla Verifica
F_{v,Ed} Taglio di Progetto per l'elemento [N]
F_{v,Rd} Taglio Resistente del Bullone [N]
CS_{Tq} Coefficiente di sicurezza a Taglio
F_{t,Ed} Forza di trazione di Progetto [N]
F_{t,Rd} Resistenza a Trazione del Bullone [N]
CS_{Trz} Coefficiente di sicurezza a Trazione
CS_{TqTrz} Coefficiente di Sicurezza per Taglio e Trazione

Verifiche Sfilamento Tirafondo

N _{trfnd}	F _{t,Ed}	F _{t,Rd}	CS
1	10 996	93 016	8,46
2	9 736	93 016	9,55
3	4 358	93 016	21,34
4	3 181	93 016	29,24

Collegamento di tipo PIASTRA di FONDAZIONE

LEGENDA

N_{trfnd}	Numero progressivo del tirafondo nel collegamento di appartenenza.
F_{t, Ed}	Sforzo di Trazione di Progetto [N].
F_{t, Rd}	Sforzo di Trazione Resistente [N].
CS	Coefficiente di sicurezza a Trazione

Colleg. 22002

ID Nodo del collegamento: 55

Materiali Collegamenti

Piastre	Saldature	Bulloni	Chiodi	Viti	Spinotti	Precarico	Tipologia serraggio
S235	S235	8.8	-	-	-	No	Non Controllato

Beam

N_{beam}
Pilastro 2
Trave 1-2
LEGENDA
N_{beam} Identificativo del beam coinvolto nel collegamento

Piastre

N_{piastro}	Tipo	Baric.	Tipo Collg	Sezione	Spessore	Effetto Leva
1	Piastra di fondazione	X: -22,074; Y: -2,860; Z: -0,200	Con Tirafondi	260x260	15,00	SI
Coordinate (X; Y) dei Bulloni riferite al baricentro della piastra [mm].						
1 = (-105,0; -105,0)	2 = (105,0; -105,0)	3 = (-105,0; 105,0)	4 = (105,0; 105,0)			
Coordinate (X; Y) del baricentro dei Cordoni riferite al baricentro della piastra [mm].						
1 = (0,0; 60,0)	2 = (0,0; -60,0)	3 = (60,0; 0,0)	4 = (-60,0; 0,0)			
LEGENDA						
N_{piastro}	Identificativo della piastra nel collegamento di appartenenza.					
Tipo	Tipo di piastra.					
Baric.	Coordinate del Baricentro della piastra [m].					
Tipo Collg	Tipo Collegamento piastra.					
Sezione	Ingombro della sezione della piastra [mm].					
Spessore	Spessore della piastra [mm].					
Effetto Leva	Indica se il calcolo è stato effettuato considerando l'Effetto Leva					

Verifiche a Rifollamento (Piastra)

N_{el}	Id_{el,x}	Id_{el,y}	V_{Ed,x}	V_{Ed,y}	F_{b,Rd,x}	F_{b,Rd,y}	D_{st,BI,x}	D_{st,BI,y}	α_x	α_y	K_x	K_y	CS_x	CS_y
1	1	1	62	752	81 916	81 916	0,0250	0,0250	0,49	0,49	2,42	2,42	NS	NS
LEGENDA														
N_{el}	Identificativo della piastra o del beam soggetta a verifica.													
Id_{EL}	Indice del BULLONE o TIRAFONDO più sollecitato.													
V_{Ed}	Forza di Progetto MASSIMA [N].													
F_{b,Rd}	Resistenza al rifollamento [N].													
D_{st,BI}	Minima distanza per la verifica a rifollamento [m].													
α	Coefficiente α													
K	Coefficiente K.													
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR] = Verifica Non Richiesta).													

Verifiche a Tensione

N_{el}	Ln_{Sez,X}	Ln_{Sez,Y}	N_{Ed,X}	N_{Ed,Y}	R_{d,X}	R_{d,Y}	CS_x	CS_y
1	0,2600	0,2600	124	1 504	872 857	872 857	NS	NS
LEGENDA								
N_{el}	Identificativo della piastra o del beam soggetta a verifica.							
Ln_{Sez}	Lunghezza della sezione resistente [m].							
N_{Ed}	Forza di Progetto MASSIMA [N].							
R_d	Resistenza della sezione resistente [N].							
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR] = Verifica Non Richiesta).							

Verifiche a Punzonamento

N_{el}	Id_{El}	N_{Ed}	B_{p,Rd}	CS
1	1	3 755	195 432	52,05
LEGENDA				
N_{el}	Identificativo della piastra o del beam soggetta a verifica.			
Id_{El}	Indice del BULLONE o TIRAFONDO più sollecitato			
N_{Ed}	Forza di Progetto MASSIMA [N].			
B_{p,Rd}	Resistenza al punzonamento [N].			
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR] = Verifica Non Richiesta).			

Collegamento di tipo PIASTRA di FONDAZIONE

Verifiche a Flessione

N _{el}	σ _X	σ _Y	τ _X	τ _Y	σ _{Id.X}	σ _{Id.Y}	σ _A	CoeffSic.X	CoeffSic.Y
1	19,48	15,87	0,88	0,76	19,54	15,93	223,81	11,46	14,05

LEGENDA

N _{el}	Identificativo della piastra o del beam soggetta a verifica.
σ	σ a flessione nella sezione d'attacco [N/mm ²].
τ	τ nella sezione d'attacco [N/mm ²].
σ _{Id}	σ Ideale MASSIMA nella sezione d'attacco [N/mm ²].
σ _A	σ di progetto
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR] = Verifica Non Richiesta).

Verifiche Pressione di contatto

N _{el}	N _{Ed}	M _{Ed,x}	M _{Ed,y}	σ _D	σ _A	Pt _{contatto}	CS
1	-5 768	-795	1 125	1,07	14,11	X: 0,130; Y: 0,130; Z: 0,000	13,16

LEGENDA

N _{el}	Identificativo della piastra o del beam soggetta a verifica.
N _{Ed}	Sforzo normale [N].
M _{Ed,x}	Vettore Momento intorno a X [Nm].
M _{Ed,y}	Vettore Momento intorno a Y [Nm].
σ _D	Sigma di compressione di progetto [N/mm ²].
σ _A	Sigma di compressione massima [N/mm ²].
Pt _{contatto}	Coordinate del punto con massima Sigma di compressione [m].
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR] = Verifica Non Richiesta).

Cordoni

N _{cordone}	Piastre	Categoria	Tipo Sez	Altezza Gola	Spessore	Lunghezza
1	1	d'angolo	lineare	7,07	10	96
2	1	d'angolo	lineare	7,07	10	96
3	1	d'angolo	lineare	7,07	10	96
4	1	d'angolo	lineare	7,07	10	96

LEGENDA

N _{cordone}	Numero progressivo del cordone nel collegamento di appartenenza.
Piastre	Identificativo delle piastre a cui è associato il cordone nella relativa tabella
Categoria	Categoria di saldatura
Tipo Sez	Tipo sezione gola della saldatura
Altezza Gola	Altezza della sezione di gola [mm].
Spessore	Spessore del cordone [mm].
Lunghezza	Lunghezza del cordone [mm].

Verifiche Cordone

N _{cordone}	τ _{Par iniz.}	τ _{Par fin.}	t _{Ort iniz.}	t _{Ort fin.}	n _{Ort iniz.}	n _{Ort fin.}	Fyk	β1	β2	CS
1	0,0	0,1	1,1	1,1	13,4	17,9	235,0	0,85	1,00	11,12
2	0,0	0,1	1,1	1,1	9,9	13,6	235,0	0,85	1,00	14,62
3	1,1	1,1	0,1	0,0	18,8	9,5	235,0	0,85	1,00	10,62
4	1,1	1,1	0,1	0,0	14,4	12,9	235,0	0,85	1,00	13,85

LEGENDA

N _{cordone}	Numero progressivo del cordone nel collegamento di appartenenza.
τ _{Par iniz.}	τ Parallela alla lunghezza - punto iniziale - [N/mm ²].
τ _{Par fin.}	τ Parallela alla lunghezza - punto finale - [N/mm ²].
t _{Ort iniz.}	t Ortogonale alla lunghezza - punto iniziale - [N/mm ²].
t _{Ort fin.}	t Ortogonale alla lunghezza - punto finale - [N/mm ²].
n _{Ort iniz.}	n Ortogonale alla lunghezza - punto iniziale - [N/mm ²].
n _{Ort fin.}	n Ortogonale alla lunghezza - punto finale - [N/mm ²].
Fyk	Resistenza di calcolo del materiale di base [N/mm ²].
β1	Coefficiente riduttivo Beta1 della resistenza di base.
β2	Coefficiente riduttivo Beta2 della resistenza di base.
CS	Coefficiente di sicurezza per la Sigma.

Tirafondi

N _{trfnd}	Piastre	Diametro	Profondità	Tipo	Diam Barra Trsv	Lun Barra Trsv	Raggio Uncino	Lun Trmn Uncino	Raggio Rosetta
1	1	16	0,30	Uncino Semplice	-	-	2,77	8,7	-
2	1	16	0,30	Uncino Semplice	-	-	2,77	8,7	-
3	1	16	0,30	Uncino Semplice	-	-	2,77	8,7	-
4	1	16	0,30	Uncino Semplice	-	-	2,77	8,7	-

LEGENDA

N _{trfnd}	Numero progressivo del tirafondo nel collegamento di appartenenza.
Piastre	Identificativo delle piastre a cui è associato il tirafondo nella relativa tabella
Diametro	Diametro nominale [mm].
Profondità	Profondità del tirafondo [m]
Tipo	Tipologia del tirafondo

Collegamento di tipo PIASTRA di FONDAZIONE

Diam Barra Trsv
Lun Barra Trsv
Raggio Uncino
Lun Trmn Uncino
Raggio Rosetta

Diametro della barra trasversale [mm].
 Lunghezza della barra trasversale [m].
 Raggio dell'uncino [cm].
 Lunghezza terminale dell'uncino [cm].
 Raggio della rosetta [cm].

Verifiche Bullone

N _{bln}	Tipo	F _{v,Ed}	F _{v,Rd}	CS _{Tq}	F _{t,Ed}	F _{t,Rd}	CS _{Trz}	CS _{TqTrz}
1	Verifica della parte filettata	755	60 288	79,85	3 755	90 432	24,08	23,73
2	Verifica della parte filettata	755	60 288	79,85	2 467	90 432	36,66	31,29
3	Verifica della parte filettata	755	60 288	79,85	1 105	90 432	81,84	47,13
4	Verifica della parte filettata	755	60 288	79,85	26	90 432	NS	78,87

LEGENDA

N_{bln}	Identificativo del bullone soggetto a verifica nella relativa tabella
Tipo	Area interessata dalla Verifica
F_{v,Ed}	Taglio di Progetto per l'elemento [N]
F_{v,Rd}	Taglio Resistente del Bullone [N]
CS_{Tq}	Coefficiente di sicurezza a Taglio
F_{t,Ed}	Forza di trazione di Progetto [N]
F_{t,Rd}	Resistenza a Trazione del Bullone [N]
CS_{Trz}	Coefficiente di sicurezza a Trazione
CS_{TqTrz}	Coefficiente di Sicurezza per Taglio e Trazione

Verifiche Sfilamento Tirafondo

N _{trfnd}	F _{t,Ed}	F _{t,Rd}	CS
1	3 755	90 159	24,01
2	2 467	90 159	36,55
3	1 105	90 159	81,59
4	26	90 159	NS

LEGENDA

N_{trfnd}	Numero progressivo del tirafondo nel collegamento di appartenenza.
F_{t,Ed}	Sforzo di Trazione di Progetto [N].
F_{t,Rd}	Sforzo di Trazione Resistente [N].
CS	Coefficiente di sicurezza a Trazione

Colleg. 22003

ID Nodo del collegamento: 33

Materiali Collegamenti

Piastre	Saldature	Bulloni	Chiodi	Viti	Spinotti	Precarico	Tipologia serraggio
S235	S235	8.8	-	-	-	No	Non Controllato

Beam

N _{beam}
Pilastro 5
LEGENDA
N_{beam} Identificativo del beam coinvolto nel collegamento

Piastre

N _{piastra}	Tipo	Baric.	Tipo Collg	Sezione	Spessore	Effetto Leva
1	Piastra di fondazione	X: -12,640; Y: -2,860; Z: -0,200	Con Tirafondi	260x260	15,00	SI
Coordinate (X; Y) dei Bulloni riferite al baricentro della piastra [mm].						
1 = (-105,0; -105,0)	2 = (105,0; -105,0)	3 = (-105,0; 105,0)	4 = (105,0; 105,0)			
Coordinate (X; Y) del baricentro dei Cordoni riferite al baricentro della piastra [mm].						
1 = (0,0; 60,0)	2 = (0,0; -60,0)	3 = (60,0; 0,0)	4 = (-60,0; 0,0)			

LEGENDA

N_{piastra}	Identificativo della piastra nel collegamento di appartenenza.
Tipo	Tipo di piastra.
Baric.	Coordinate del Baricentro della piastra [m].
Tipo Collg	Tipo Collegamento piastra.
Sezione	Ingombro della sezione della piastra [mm].
Spessore	Spessore della piastra [mm].
Effetto Leva	Indica se il calcolo è stato effettuato considerando l'Effetto Leva

Verifiche a Rifollamento (Piastra)

N _{el}	Id _{el,x}	Id _{el,y}	V _{Ed,x}	V _{Ed,y}	F _{b,Rd,x}	F _{b,Rd,y}	D _{st,BI,x}	D _{st,BI,y}	α _x	α _y	K _x	K _y	CS _x	CS _y
-----------------	--------------------	--------------------	-------------------	-------------------	---------------------	---------------------	----------------------	----------------------	----------------	----------------	----------------	----------------	-----------------	-----------------

Collegamento di tipo PIASTRA di FONDAZIONE

1	2	1	-64	535	81 916	81 916	0,0250	0,0250	0,49	0,49	2,42	2,42	NS	NS
---	---	---	-----	-----	--------	--------	--------	--------	------	------	------	------	----	----

LEGENDA

N_{el} Identificativo della piastra o del beam soggetta a verifica.
Id_{EL} Indice del BULLONE o TIRAFONDO più sollecitato.
V_{Ed} Forza di Progetto MASSIMA [N].
F_{b,Rd} Resistenza al rifollamento [N].
D_{st,BI} Minima distanza per la verifica a rifollamento [m].
α Coefficiente α.
K Coefficiente K.
CS Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR] = Verifica Non Richiesta).

Verifiche a Tensione

N _{el}	Ln _{Sez,X}	Ln _{Sez,Y}	N _{Ed,X}	N _{Ed,Y}	R _{d,X}	R _{d,Y}	CS _X	CS _Y
1	0,2600	0,2600	-127	1 070	872 857	872 857	NS	NS

LEGENDA

N_{el}	Identificativo della piastra o del beam soggetta a verifica.
Ln_{Sez}	Lunghezza della sezione resistente [m].
N_{Ed}	Forza di Progetto MASSIMA [N].
R_d	Resistenza della sezione resistente [N].
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR] = Verifica Non Richiesta).

Verifiche a Punzonamento

N _{el}	Id _{El}	N _{Ed}	B _{p,Rd}	CS
1	1	2 773	195 432	70,48

LEGENDA

N_{el}	Identificativo della piastra o del beam soggetta a verifica.
Id_{El}	Indice del BULLONE o TIRAFONDO più sollecitato
N_{Ed}	Forza di Progetto MASSIMA [N].
B_{p,Rd}	Resistenza al punzonamento [N].
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR] = Verifica Non Richiesta).

Verifiche a Flessione

N _{el}	σ _X	σ _Y	τ _X	τ _Y	σ _{Id,X}	σ _{Id,Y}	σ _A	CoeffSic.X	CoeffSic.Y
1	8,90	21,80	0,60	1,21	8,96	21,90	223,81	24,97	10,22

LEGENDA

N_{el}	Identificativo della piastra o del beam soggetta a verifica.
σ	σ a flessione nella sezione d'attacco [N/mm ²].
τ	τ nella sezione d'attacco [N/mm ²].
σ_{Id}	σ Ideale MASSIMA nella sezione d'attacco [N/mm ²].
σ_A	σ di progetto
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR] = Verifica Non Richiesta).

Verifiche Pressione di contatto

N _{el}	N _{Ed}	M _{Ed,x}	M _{Ed,y}	σ _D	σ _A	Pt _{contatto}	CS
1	-4 063	-1 154	243	0,76	14,11	X: 0,130; Y: 0,130; Z: 0,000	18,66

LEGENDA

N_{el}	Identificativo della piastra o del beam soggetta a verifica.
N_{Ed}	Sforzo normale [N].
M_{Ed,x}	Vettore Momento intorno a X [Nm].
M_{Ed,y}	Vettore Momento intorno a Y [Nm].
σ_D	Sigma di compressione di progetto [N/mm ²].
σ_A	Sigma di compressione massima [N/mm ²].
Pt_{contatto}	Coordinate del punto con massima Sigma di compressione [m].
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR] = Verifica Non Richiesta).

Cordoni

N _{cordone}	Piastre	Categoria	Tipo Sez	Altezza Gola	Spessore	Lunghezza
1	1	d'angolo	lineare	7,07	10	96
2	1	d'angolo	lineare	7,07	10	96
3	1	d'angolo	lineare	7,07	10	96
4	1	d'angolo	lineare	7,07	10	96

LEGENDA

N_{cordone}	Numero progressivo del cordone nel collegamento di appartenenza.
Piastre	Identificativo delle piastre a cui è associato il cordone nella relativa tabella
Categoria	Categoria di saldatura
Tipo Sez	Tipo sezione gola della saldatura
Altezza Gola	Altezza della sezione di gola [mm].
Spessore	Spessore del cordone [mm].
Lunghezza	Lunghezza del cordone [mm].

Verifiche Cordone

N _{cordone}	τ _{Par iniz.}	τ _{Par fin.}	t _{Ort iniz.}	t _{Ort fin.}	n _{Ort iniz.}	n _{Ort fin.}	Fyk	β1	β2	CS
1	0,0	0,1	0,8	0,8	15,2	15,3	235,0	0,85	1,00	13,05
2	0,0	0,1	0,8	0,8	11,0	11,2	235,0	0,85	1,00	17,74
3	0,8	0,8	0,1	0,0	13,2	8,8	235,0	0,85	1,00	15,14

Collegamento di tipo PIASTRA di FONDAZIONE

4	0,8	0,8	0,1	0,0	9,1	13,1	235,0	0,85	1,00	15,20
LEGENDA										
N_{cordone}	Numero progressivo del cordone nel collegamento di appartenenza.									
τ_{Par iniz.}	τ Parallela alla lunghezza - punto iniziale - [N/mm ²].									
τ_{Par fin.}	τ Parallela alla lunghezza - punto finale - [N/mm ²].									
t_{Ort iniz.}	t Ortogonale alla lunghezza - punto iniziale - [N/mm ²].									
t_{Ort fin.}	t Ortogonale alla lunghezza - punto finale - [N/mm ²].									
n_{Ort iniz.}	n Ortogonale alla lunghezza - punto iniziale - [N/mm ²].									
n_{Ort fin.}	n Ortogonale alla lunghezza - punto finale - [N/mm ²].									
F_{yk}	Resistenza di calcolo del materiale di base [N/mm ²].									
β₁	Coefficiente riduttivo Beta1 della resistenza di base.									
β₂	Coefficiente riduttivo Beta2 della resistenza di base.									
CS	Coefficiente di sicurezza per la Sigma.									

Tirafondi

N _{trfnd}	Piastre	Diametro	Profondità	Tipo	Diam Barra Trsv	Lun Barra Trsv	Raggio Uncino	Lun Trmn Uncino	Raggio Rosetta
1	1	16	0,30	Uncino Semplice	-	-	2,77	8,7	-
2	1	16	0,30	Uncino Semplice	-	-	2,77	8,7	-
3	1	16	0,30	Uncino Semplice	-	-	2,77	8,7	-
4	1	16	0,30	Uncino Semplice	-	-	2,77	8,7	-

LEGENDA

N_{trfnd}	Numero progressivo del tirafondo nel collegamento di appartenenza.
Piastre	Identificativo delle piastre a cui è associato il tirafondo nella relativa tabella
Diametro	Diametro nominale [mm].
Profondità	Profondità del tirafondo [m]
Tipo	Tipologia del tirafondo
Diam Barra Trsv	Diametro della barra trasversale [mm].
Lun Barra Trsv	Lunghezza della barra trasversale [m].
Raggio Uncino	Raggio dell'uncino [cm].
Lun Trmn Uncino	Lunghezza terminale dell'uncino [cm].
Raggio Rosetta	Raggio della rosetta [cm].

Verifiche Bullone

N _{blln}	Tipo	F _{v,Ed}	F _{v,Rd}	CS _{Tq}	F _{t,Ed}	F _{t,Rd}	CS _{Trz}	CS _{TqTrz}
1	Verifica della parte filettata	539	60 288	NS	2 773	90 432	32,61	32,44
2	Verifica della parte filettata	539	60 288	NS	2 707	90 432	33,41	33,07
3	Verifica della parte filettata	539	60 288	NS	0	90 432	NS	NS
4	Verifica della parte filettata	539	60 288	NS	0	90 432	NS	NS

LEGENDA

N_{blln}	Identificativo del bullone soggetto a verifica nella relativa tabella
Tipo	Area interessata dalla Verifica
F_{v,Ed}	Taglio di Progetto per l'elemento [N]
F_{v,Rd}	Taglio Resistente del Bullone [N]
CS_{Tq}	Coefficiente di sicurezza a Taglio
F_{t,Ed}	Forza di trazione di Progetto [N]
F_{t,Rd}	Resistenza a Trazione del Bullone [N]
CS_{Trz}	Coefficiente di sicurezza a Trazione
CS_{TqTrz}	Coefficiente di Sicurezza per Taglio e Trazione

Verifiche Sfilamento Tirafondo

N _{trfnd}	F _{t,Ed}	F _{t,Rd}	CS
1	2 773	90 159	32,51
2	2 707	90 159	33,31
3	0	90 159	NS
4	0	90 159	NS

LEGENDA

N_{trfnd}	Numero progressivo del tirafondo nel collegamento di appartenenza.
F_{t,Ed}	Sforzo di Trazione di Progetto [N].
F_{t,Rd}	Sforzo di Trazione Resistente [N].
CS	Coefficiente di sicurezza a Trazione

Colleg. 22005

ID Nodo del collegamento: 14

Materiali Collegamenti

Piastre	Saldature	Bulloni	Chiodi	Viti	Spinotti	Precarico	Tipologia serraggio
---------	-----------	---------	--------	------	----------	-----------	---------------------

Collegamento di tipo PIASTRA di FONDAZIONE

S235	S235	8.8	-	-	-	No	Non Controllato
------	------	-----	---	---	---	----	-----------------

Beam

N _{beam}
Pilastro 7
Trave 7-8
Trave 6-7

LEGENDA

N _{beam}	Identificativo del beam coinvolto nel collegamento
-------------------	--

Piastre

N _{piastro}	Tipo	Baric.	Tipo Collg	Sezione	Spessore	Effetto Leva
1	Piastra di fondazione	X: -7,046; Y: -1,176; Z: -0,200	Con Tirafondi	260x260	15,00	SI
Coordinate (X; Y) dei Bulloni riferite al baricentro della piastra [mm].						
1 = (-105,0; -105,0)	2 = (105,0; -105,0)	3 = (-105,0; 105,0)	4 = (105,0; 105,0)			
Coordinate (X; Y) del baricentro dei Cordoni riferite al baricentro della piastra [mm].						
1 = (0,0; 60,0)	2 = (0,0; -60,0)	3 = (60,0; 0,0)	4 = (-60,0; 0,0)			
LEGENDA						
N _{piastro}	Identificativo della piastra nel collegamento di appartenenza.					
Tipo	Tipo di piastra.					
Baric.	Coordinate del Baricentro della piastra [m].					
Tipo Collg	Tipo Collegamento piastra.					
Sezione	Ingombro della sezione della piastra [mm].					
Spessore	Spessore della piastra [mm].					
Effetto Leva	Indica se il calcolo è stato effettuato considerando l'Effetto Leva					

Verifiche a Rifollamento (Piastra)

N _{el}	Id _{el,x}	Id _{el,y}	V _{Ed,x}	V _{Ed,y}	F _{b,Rd,x}	F _{b,Rd,y}	D _{st,Bl,x}	D _{st,Bl,y}	α _x	α _y	K _x	K _y	CS _x	CS _y
1	1	1	171	1 504	81 916	81 916	0,0250	0,0250	0,49	0,49	2,42	2,42	NS	54,47
LEGENDA														
N _{el}	Identificativo della piastra o del beam soggetta a verifica.													
Id _{EL}	Indice del BULLONE o TIRAFONDO più sollecitato.													
V _{Ed}	Forza di Progetto MASSIMA [N].													
F _{b,Rd}	Resistenza al rifollamento [N].													
D _{st,Bl}	Minima distanza per la verifica a rifollamento [m].													
α	Coefficiente α.													
K	Coefficiente K.													
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR] = Verifica Non Richiesta).													

Verifiche a Tensione

N _{el}	Ln _{Sez,X}	Ln _{Sez,Y}	N _{Ed,X}	N _{Ed,Y}	R _{d,X}	R _{d,Y}	CS _x	CS _y
1	0,2600	0,2600	341	3 008	872 857	872 857	NS	NS
LEGENDA								
N _{el}	Identificativo della piastra o del beam soggetta a verifica.							
Ln _{Sez}	Lunghezza della sezione resistente [m].							
N _{Ed}	Forza di Progetto MASSIMA [N].							
R _d	Resistenza della sezione resistente [N].							
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR] = Verifica Non Richiesta).							

Verifiche a Punzonamento

N _{el}	Id _{El}	N _{Ed}	B _{p,Rd}	CS
1	1	8 501	195 432	22,99
LEGENDA				
N _{el}	Identificativo della piastra o del beam soggetta a verifica.			
Id _{El}	Indice del BULLONE o TIRAFONDO più sollecitato			
N _{Ed}	Forza di Progetto MASSIMA [N].			
B _{p,Rd}	Resistenza al punzonamento [N].			
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR] = Verifica Non Richiesta).			

Verifiche a Flessione

N _{el}	σ _X	σ _Y	τ _X	τ _Y	σ _{Id,X}	σ _{Id,Y}	σ _A	CoeffSic.X	CoeffSic.Y
1	33,48	47,85	2,16	2,66	33,69	48,07	223,81	6,64	4,66
LEGENDA									
N _{el}	Identificativo della piastra o del beam soggetta a verifica.								
σ	σ a flessione nella sezione d'attacco [N/mm ²].								
τ	τ nella sezione d'attacco [N/mm ²].								
σ _{Id}	σ Ideale MASSIMA nella sezione d'attacco [N/mm ²].								
σ _A	σ di progetto								
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR] = Verifica Non Richiesta).								

Verifiche Pressione di contatto

N _{el}	N _{Ed}	M _{Ed,x}	M _{Ed,y}	σ _D	σ _A	P _{t,contatto}	CS
-----------------	-----------------	-------------------	-------------------	----------------	----------------	-------------------------	----

Collegamento di tipo PIASTRA di FONDAZIONE

1	-8 798	-2 334	1 634	2,24	14,11	X: 0,130; Y: 0,130; Z: 0,000	6,29
---	--------	--------	-------	------	-------	------------------------------	------

LEGENDA

N_{el} Identificativo della piastra o del beam soggetta a verifica.
N_{Ed} Sforzo normale [N].
M_{Ed,x} Vettore Momento intorno a X [Nm].
M_{Ed,y} Vettore Momento intorno a Y [Nm].
σ_D Sigma di compressione di progetto [N/mm²].
σ_A Sigma di compressione massima [N/mm²].
Pt_{contatto} Coordinate del punto con massima Sigma di compressione [m].
CS Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR] = Verifica Non Richiesta).

Cordoni

N _{cordone}	Piastre	Categoria	Tipo Sez	Altezza Gola	Spessore	Lunghezza
1	1	d'angolo	lineare	7,07	10	96
2	1	d'angolo	lineare	7,07	10	96
3	1	d'angolo	lineare	7,07	10	96
4	1	d'angolo	lineare	7,07	10	96

LEGENDA

N_{cordone} Numero progressivo del cordone nel collegamento di appartenenza.
Piastre Identificativo delle piastre a cui è associato il cordone nella relativa tabella
Categoria Categoria di saldatura
Tipo Sez Tipo sezione gola della saldatura
Altezza Gola Altezza della sezione di gola [mm].
Spessore Spessore del cordone [mm].
Lunghezza Lunghezza del cordone [mm].

Verifiche Cordone

N _{cordone}	τ _{Par} iniz.	τ _{Par} fin.	t _{Ort} iniz.	t _{Ort} fin.	n _{Ort} iniz.	n _{Ort} fin.	F _{yk}	β ₁	β ₂	CS
1	0,2	0,3	2,2	2,2	33,7	37,6	235,0	0,85	1,00	5,30
2	0,2	0,2	2,2	2,2	27,6	30,8	235,0	0,85	1,00	6,46
3	2,2	2,2	0,3	0,2	36,1	25,1	235,0	0,85	1,00	5,52
4	2,2	2,2	0,2	0,2	29,4	30,9	235,0	0,85	1,00	6,44

LEGENDA

N_{cordone} Numero progressivo del cordone nel collegamento di appartenenza.
τ_{Par} iniz. τ Parallela alla lunghezza - punto iniziale - [N/mm²].
τ_{Par} fin. τ Parallela alla lunghezza - punto finale - [N/mm²].
t_{Ort} iniz. t Ortogonale alla lunghezza - punto iniziale - [N/mm²].
t_{Ort} fin. t Ortogonale alla lunghezza - punto finale - [N/mm²].
n_{Ort} iniz. n Ortogonale alla lunghezza - punto iniziale - [N/mm²].
n_{Ort} fin. n Ortogonale alla lunghezza - punto finale - [N/mm²].
F_{yk} Resistenza di calcolo del materiale di base [N/mm²].
β₁ Coefficiente riduttivo Beta1 della resistenza di base.
β₂ Coefficiente riduttivo Beta2 della resistenza di base.
CS Coefficiente di sicurezza per la Sigma.

Tirafondi

N _{trfnd}	Piastre	Diametro	Profondità	Tipo	Diam Barra Trsv	Lun Barra Trsv	Raggio Uncino	Lun Trmn Uncino	Raggio Rosetta
1	1	16	0,30	Uncino Semplice	-	-	2,77	8,7	-
2	1	16	0,30	Uncino Semplice	-	-	2,77	8,7	-
3	1	16	0,30	Uncino Semplice	-	-	2,77	8,7	-
4	1	16	0,30	Uncino Semplice	-	-	2,77	8,7	-

LEGENDA

N_{trfnd} Numero progressivo del tirafondo nel collegamento di appartenenza.
Piastre Identificativo delle piastre a cui è associato il tirafondo nella relativa tabella
Diametro Diametro nominale [mm].
Profondità Profondità del tirafondo [m]
Tipo Tipologia del tirafondo
Diam Barra Trsv Diametro della barra trasversale [mm].
Lun Barra Trsv Lunghezza della barra trasversale [m].
Raggio Uncino Raggio dell'uncino [cm].
Lun Trmn Uncino Lunghezza terminale dell'uncino [cm].
Raggio Rosetta Raggio della rosetta [cm].

Verifiche Bullone

N _{bln}	Tipo	F _{v,Ed}	F _{v,Rd}	CS _{Tg}	F _{t,Ed}	F _{t,Rd}	CS _{Trz}	CS _{TgTrz}
1	Verifica della parte filettata	1 514	60 288	39,82	8 501	90 432	10,64	10,85
2	Verifica della parte filettata	1 514	60 288	39,82	7 527	90 432	12,01	11,85
3	Verifica della parte filettata	1 514	60 288	39,82	616	90 432	NS	33,45
4	Verifica della	1 514	60 288	39,82	0	90 432	NS	NS

Collegamento di tipo PIASTRA di FONDAZIONE

parte filettata							
LEGENDA							
N_{biln}	Identificativo del bullone soggetto a verifica nella relativa tabella						
Tipo	Area interessata dalla Verifica						
F_{v,Ed}	Taglio di Progetto per l'elemento [N]						
F_{v,Rd}	Taglio Resistente del Bullone [N]						
CS_{Tg}	Coefficiente di sicurezza a Taglio						
F_{t,Ed}	Forza di trazione di Progetto [N]						
F_{t,Rd}	Resistenza a Trazione del Bullone [N]						
CS_{Trz}	Coefficiente di sicurezza a Trazione						
CS_{TgTrz}	Coefficiente di Sicurezza per Taglio e Trazione						

Verifiche Sfilamento Tirafondo

N_{trfnd}	F_{t,Ed}	F_{t,Rd}	CS
1	8 501	90 159	10,61
2	7 527	90 159	11,98
3	616	90 159	NS
4	0	90 159	NS

LEGENDA

N_{trfnd}	Numero progressivo del tirafondo nel collegamento di appartenenza.
F_{t,Ed}	Sforzo di Trazione di Progetto [N].
F_{t,Rd}	Sforzo di Trazione Resistente [N].
CS	Coefficiente di sicurezza a Trazione

Colleg. 22006

ID Nodo del collegamento: 15

Materiali Collegamenti

Piastre	Saldature	Bulloni	Chiodi	Viti	Spinotti	Precarico	Tipologia serraggio
S235	S235	8.8	-	-	-	No	Non Controllato

Beam

N_{beam}	
Pilastro 8	
Trave 7-8	
LEGENDA	
N_{beam}	Identificativo del beam coinvolto nel collegamento

Piastre

N_{piastra}	Tipo	Baric.	Tipo Collg	Sezione	Spessore	Effetto Leva
1	Piastra di fondazione	X: -3,999; Y: -1,176; Z: -0,200	Con Tirafondi	260x260	15,00	SI
Coordinate (X; Y) dei Bulloni riferite al baricentro della piastra [mm].						
1 = (-105,0; -105,0)	2 = (105,0; -105,0)	3 = (-105,0; 105,0)	4 = (105,0; 105,0)			
Coordinate (X; Y) del baricentro dei Cordoni riferite al baricentro della piastra [mm].						
1 = (0,0; 60,0)	2 = (0,0; -60,0)	3 = (60,0; 0,0)	4 = (-60,0; 0,0)			

LEGENDA

N_{piastra}	Identificativo della piastra nel collegamento di appartenenza.
Tipo	Tipo di piastra.
Baric.	Coordinate del Baricentro della piastra [m].
Tipo Collg	Tipo Collegamento piastra.
Sezione	Ingombro della sezione della piastra [mm].
Spessore	Spessore della piastra [mm].
Effetto Leva	Indica se il calcolo è stato effettuato considerando l'Effetto Leva

Verifiche a Rifollamento (Piastra)

N_{el}	Id_{el,x}	Id_{el,y}	V_{Ed,x}	V_{Ed,y}	F_{b,Rd,x}	F_{b,Rd,y}	D_{st,BI,x}	D_{st,BI,y}	α_x	α_y	K_x	K_y	CS_x	CS_y
1	1	1	195	625	81 916	81 916	0,0250	0,0250	0,49	0,49	2,42	2,42	NS	NS

LEGENDA

N_{el}	Identificativo della piastra o del beam soggetta a verifica.
Id_{EL}	Indice del BULLONE o TIRAFONDO più sollecitato.
V_{Ed}	Forza di Progetto MASSIMA [N].
F_{b,Rd}	Resistenza al rifollamento [N].
D_{st,BI}	Minima distanza per la verifica a rifollamento [m].
α	Coefficiente α
K	Coefficiente K.
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR] = Verifica Non Richiesta).

Verifiche a Tensione

N_{el}	Ln_{Sez,X}	Ln_{Sez,Y}	N_{Ed,X}	N_{Ed,Y}	R_{d,X}	R_{d,Y}	CS_x	CS_y
1	0,2600	0,2600	390	1 250	872 857	872 857	NS	NS

Collegamento di tipo PIASTRA di FONDAZIONE

LEGENDA

N_{el}	Identificativo della piastra o del beam soggetta a verifica.
L_{nSez}	Lunghezza della sezione resistente [m].
N_{Ed}	Forza di Progetto MASSIMA [N].
R_d	Resistenza della sezione resistente [N].
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR] = Verifica Non Richiesta).

Verifiche a Punzonamento

N_{el}	Id_{El}	N_{Ed}	B_{p,Rd}	CS
1	1	4 796	195 432	40,75

LEGENDA

N_{el}	Identificativo della piastra o del beam soggetta a verifica.
Id_{El}	Indice del BULLONE o TIRAFONDO più sollecitato
N_{Ed}	Forza di Progetto MASSIMA [N].
B_{p,Rd}	Resistenza al punzonamento [N].
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR] = Verifica Non Richiesta).

Verifiche a Flessione

N_{el}	σ_X	σ_Y	τ_X	τ_Y	σ_{Id,X}	σ_{Id,Y}	σ_A	CoeffSic.X	CoeffSic.Y
1	40,21	8,39	2,23	0,50	40,40	8,44	223,81	5,54	26,53

LEGENDA

N_{el}	Identificativo della piastra o del beam soggetta a verifica.
σ	σ a flessione nella sezione d'attacco [N/mm ²].
τ	τ nella sezione d'attacco [N/mm ²].
σ_{Id}	σ Ideale MASSIMA nella sezione d'attacco [N/mm ²].
σ_A	σ di progetto
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR] = Verifica Non Richiesta).

Verifiche Pressione di contatto

N_{el}	N_{Ed}	M_{Ed,x}	M_{Ed,y}	σ_D	σ_A	Pt_{contatto}	CS
1	-5 641	-257	1 956	1,18	14,11	X: 0,130; Y: 0,130; Z: 0,000	11,96

LEGENDA

N_{el}	Identificativo della piastra o del beam soggetta a verifica.
N_{Ed}	Sforzo normale [N].
M_{Ed,x}	Vettore Momento intorno a X [Nm].
M_{Ed,y}	Vettore Momento intorno a Y [Nm].
σ_D	Sigma di compressione di progetto [N/mm ²].
σ_A	Sigma di compressione massima [N/mm ²].
Pt_{contatto}	Coordinate del punto con massima Sigma di compressione [m].
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR] = Verifica Non Richiesta).

Cordoni

N_{cordone}	Piastre	Categoria	Tipo Sez	Altezza Gola	Spessore	Lunghezza
1	1	d'angolo	lineare	7,07	10	96
2	1	d'angolo	lineare	7,07	10	96
3	1	d'angolo	lineare	7,07	10	96
4	1	d'angolo	lineare	7,07	10	96

LEGENDA

N_{cordone}	Numero progressivo del cordone nel collegamento di appartenenza.
Piastre	Identificativo delle piastre a cui è associato il cordone nella relativa tabella
Categoria	Categoria di saldatura
Tipo Sez	Tipo sezione gola della saldatura
Altezza Gola	Altezza della sezione di gola [mm].
Spessore	Spessore del cordone [mm].
Lunghezza	Lunghezza del cordone [mm].

Verifiche Cordone

N_{cordone}	τ_{Par.iniz.}	τ_{Par.fin.}	t_{Ort.iniz.}	t_{Ort.fin.}	n_{Ort.iniz.}	n_{Ort.fin.}	Fyk	β1	β2	CS
1	0,3	0,3	0,9	0,9	10,1	18,5	235,0	0,85	1,00	10,78
2	0,3	0,3	0,9	0,9	14,2	14,4	235,0	0,85	1,00	13,88
3	0,9	0,9	0,3	0,3	22,6	19,4	235,0	0,85	1,00	8,83
4	0,9	0,9	0,3	0,3	18,5	15,2	235,0	0,85	1,00	10,81

LEGENDA

N_{cordone}	Numero progressivo del cordone nel collegamento di appartenenza.
τ_{Par.iniz.}	τ Parallela alla lunghezza - punto iniziale - [N/mm ²].
τ_{Par.fin.}	τ Parallela alla lunghezza - punto finale - [N/mm ²].
t_{Ort.iniz.}	t Ortogonale alla lunghezza - punto iniziale - [N/mm ²].
t_{Ort.fin.}	t Ortogonale alla lunghezza - punto finale - [N/mm ²].
n_{Ort.iniz.}	n Ortogonale alla lunghezza - punto iniziale - [N/mm ²].
n_{Ort.fin.}	n Ortogonale alla lunghezza - punto finale - [N/mm ²].
Fyk	Resistenza di calcolo del materiale di base [N/mm ²].
β1	Coefficiente riduttivo Beta1 della resistenza di base.
β2	Coefficiente riduttivo Beta2 della resistenza di base.
CS	Coefficiente di sicurezza per la Sigma.

Collegamento di tipo PIASTRA di FONDAZIONE

Tirafondi

N _{trfnd}	Piastre	Diametro	Profondità	Tipo	Diam Barra Trsv	Lun Barra Trsv	Raggio Uncino	Lun Trmn Uncino	Raggio Rosetta
1	1	16	0,30	Uncino Semplice	-	-	2,77	8,7	-
2	1	16	0,30	Uncino Semplice	-	-	2,77	8,7	-
3	1	16	0,30	Uncino Semplice	-	-	2,77	8,7	-
4	1	16	0,30	Uncino Semplice	-	-	2,77	8,7	-

LEGENDA

N _{trfnd}	Numero progressivo del tirafondo nel collegamento di appartenenza.
Piastre	Identificativo delle piastre a cui è associato il tirafondo nella relativa tabella
Diametro	Diametro nominale [mm].
Profondità	Profondità del tirafondo [m]
Tipo	Tipologia del tirafondo
Diam Barra Trsv	Diametro della barra trasversale [mm].
Lun Barra Trsv	Lunghezza della barra trasversale [m].
Raggio Uncino	Raggio dell'uncino [cm].
Lun Trmn Uncino	Lunghezza terminale dell'uncino [cm].
Raggio Rosetta	Raggio della rosetta [cm].

Verifiche Bullone

N _{bln}	Tipo	F _{v,Ed}	F _{v,Rd}	CS _{Tq}	F _{t,Ed}	F _{t,Rd}	CS _{Trz}	CS _{TqTrz}
1	Verifica della parte filettata	655	60 288	92,04	4 796	90 432	18,86	20,53
2	Verifica della parte filettata	655	60 288	92,04	1 543	90 432	58,61	44,37
3	Verifica della parte filettata	655	60 288	92,04	3 954	90 432	22,87	23,77
4	Verifica della parte filettata	655	60 288	92,04	995	90 432	90,89	54,92

LEGENDA

N _{bln}	Identificativo del bullone soggetto a verifica nella relativa tabella
Tipo	Area interessata dalla Verifica
F _{v,Ed}	Taglio di Progetto per l'elemento [N]
F _{v,Rd}	Taglio Resistente del Bullone [N]
CS _{Tq}	Coefficiente di sicurezza a Taglio
F _{t,Ed}	Forza di trazione di Progetto [N]
F _{t,Rd}	Resistenza a Trazione del Bullone [N]
CS _{Trz}	Coefficiente di sicurezza a Trazione
CS _{TqTrz}	Coefficiente di Sicurezza per Taglio e Trazione

Verifiche Sfilamento Tirafondo

N _{trfnd}	F _{t,Ed}	F _{t,Rd}	CS
1	4 796	90 159	18,80
2	1 543	90 159	58,43
3	3 954	90 159	22,80
4	995	90 159	90,61

LEGENDA

N _{trfnd}	Numero progressivo del tirafondo nel collegamento di appartenenza.
F _{t,Ed}	Sforzo di Trazione di Progetto [N].
F _{t,Rd}	Sforzo di Trazione Resistente [N].
CS	Coefficiente di sicurezza a Trazione

Colleg. 47008

ID Nodo del collegamento: 53

Materiali Collegamenti

Piastre	Saldature	Bulloni	Chiodi	Viti	Spinotti	Precarico	Tipologia serraggio
S235	S235	8.8	-	-	-	No	Non Controllato

Beam

N _{beam}	
Pilastro 11	
Trave 10-11	
LEGENDA	
N _{beam}	Identificativo del beam coinvolto nel collegamento

Piastre

N _{piastro}	Tipo	Baric.	Tipo Collg	Sezione	Spessore	Effetto Leva
----------------------	------	--------	------------	---------	----------	--------------

Collegamento di tipo PIASTRA di FONDAZIONE

1	Piastra di fondazione	X: 4,898; Y: 0,000; Z: -0,200	Con Tirafondi	260x260	15,00	SI
Coordinate (X; Y) dei Bulloni riferite al baricentro della piastra [mm].						
1 = (-105,0; -105,0)	2 = (105,0; -105,0)	3 = (-105,0; 105,0)	4 = (105,0; 105,0)			
Coordinate (X; Y) del baricentro dei Cordoni riferite al baricentro della piastra [mm].						
1 = (0,0; 60,0)	2 = (0,0; -60,0)	3 = (60,0; 0,0)	4 = (-60,0; 0,0)			
LEGENDA						
N_{piastra}	Identificativo della piastra nel collegamento di appartenenza.					
Tipo	Tipo di piastra.					
Baric.	Coordinate del Baricentro della piastra [m].					
Tipo Collg	Tipo Collegamento piastra.					
Sezione	Ingombro della sezione della piastra [mm].					
Spessore	Spessore della piastra [mm].					
Effetto Leva	Indica se il calcolo è stato effettuato considerando l'Effetto Leva					

Verifiche a Rifollamento (Piastra)

N _{el}	Id _{el,x}	Id _{el,y}	V _{Ed,x}	V _{Ed,y}	F _{b,Rd,x}	F _{b,Rd,y}	D _{st,Bl,x}	D _{st,Bl,y}	α _x	α _y	K _x	K _y	CS _x	CS _y
1	1	2	207	1 185	81 916	81 916	0,0250	0,0250	0,49	0,49	2,42	2,42	NS	69,13

LEGENDA

N_{el}	Identificativo della piastra o del beam soggetta a verifica.
Id_{EL}	Indice del BULLONE o TIRAFONDO più sollecitato.
V_{Ed}	Forza di Progetto MASSIMA [N].
F_{b,Rd}	Resistenza al rifollamento [N].
D_{st,Bl}	Minima distanza per la verifica a rifollamento [m].
α	Coefficiente α
K	Coefficiente K.
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR] = Verifica Non Richiesta).

Verifiche a Tensione

N _{el}	Ln _{Sez,X}	Ln _{Sez,Y}	N _{Ed,X}	N _{Ed,Y}	R _{d,X}	R _{d,Y}	CS _x	CS _y
1	0,2600	0,2600	374	2 328	872 857	872 857	NS	NS

LEGENDA

N_{el}	Identificativo della piastra o del beam soggetta a verifica.
Ln_{Sez}	Lunghezza della sezione resistente [m].
N_{Ed}	Forza di Progetto MASSIMA [N].
R_d	Resistenza della sezione resistente [N].
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR] = Verifica Non Richiesta).

Verifiche a Punzonamento

N _{el}	Id _{El}	N _{Ed}	B _{p,Rd}	CS
1	1	16 238	195 432	12,04

LEGENDA

N_{el}	Identificativo della piastra o del beam soggetta a verifica.
Id_{El}	Indice del BULLONE o TIRAFONDO più sollecitato
N_{Ed}	Forza di Progetto MASSIMA [N].
B_{p,Rd}	Resistenza al punzonamento [N].
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR] = Verifica Non Richiesta).

Verifiche a Flessione

N _{el}	σ _X	σ _Y	τ _X	τ _Y	σ _{Id,X}	σ _{Id,Y}	σ _A	CoeffSic.X	CoeffSic.Y
1	76,17	82,62	4,23	4,59	76,52	83,00	223,81	2,92	2,70

LEGENDA

N_{el}	Identificativo della piastra o del beam soggetta a verifica.
σ	σ a flessione nella sezione d'attacco [N/mm ²].
τ	τ nella sezione d'attacco [N/mm ²].
σ_{Id}	σ Ideale MASSIMA nella sezione d'attacco [N/mm ²].
σ_A	σ di progetto
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR] = Verifica Non Richiesta).

Verifiche Pressione di contatto

N _{el}	N _{Ed}	M _{Ed,x}	M _{Ed,y}	σ _D	σ _A	Pt _{contatto}	CS
1	-7 429	-3 443	3 385	3,94	14,11	X: 0,130; Y: 0,130; Z: 0,000	3,58

LEGENDA

N_{el}	Identificativo della piastra o del beam soggetta a verifica.
N_{Ed}	Sforzo normale [N].
M_{Ed,x}	Vettore Momento intorno a X [Nm].
M_{Ed,y}	Vettore Momento intorno a Y [Nm].
σ_D	Sigma di compressione di progetto [N/mm ²].
σ_A	Sigma di compressione massima [N/mm ²].
Pt_{contatto}	Coordinate del punto con massima Sigma di compressione [m].
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR] = Verifica Non Richiesta).

Cordoni

N _{cordone}	Piastre	Categoria	Tipo Sez	Altezza Gola	Spessore	Lunghezza
----------------------	---------	-----------	----------	--------------	----------	-----------

Collegamento di tipo PIASTRA di FONDAZIONE

1	1	d'angolo	lineare	7,07	10	96
2	1	d'angolo	lineare	7,07	10	96
3	1	d'angolo	lineare	7,07	10	96
4	1	d'angolo	lineare	7,07	10	96

LEGENDA

N_{cordone} Numero progressivo del cordone nel collegamento di appartenenza.
Piastre Identificativo delle piastre a cui è associato il cordone nella relativa tabella
Categoria Categoria di saldatura
Tipo Sez Tipo sezione gola della saldatura
Altezza Gola Altezza della sezione di gola [mm].
Spessore Spessore del cordone [mm].
Lunghezza Lunghezza del cordone [mm].

Verifiche Cordone

N _{cordone}	τ _{Par iniz.}	τ _{Par fin.}	t _{Ort iniz.}	t _{Ort fin.}	n _{Ort iniz.}	n _{Ort fin.}	F _{yk}	β ₁	β ₂	CS
1	0,2	0,2	1,6	1,8	46,6	60,4	235,0	0,85	1,00	3,31
2	0,0	0,4	1,8	1,6	43,1	54,9	235,0	0,85	1,00	3,63
3	1,8	1,8	0,2	0,0	60,4	39,0	235,0	0,85	1,00	3,31
4	1,6	1,6	0,3	0,2	54,9	42,5	235,0	0,85	1,00	3,64

LEGENDA

N_{cordone} Numero progressivo del cordone nel collegamento di appartenenza.
τ_{Par iniz.} τ Parallela alla lunghezza - punto iniziale - [N/mm²].
τ_{Par fin.} τ Parallela alla lunghezza - punto finale - [N/mm²].
t_{Ort iniz.} t Ortogonale alla lunghezza - punto iniziale - [N/mm²].
t_{Ort fin.} t Ortogonale alla lunghezza - punto finale - [N/mm²].
n_{Ort iniz.} n Ortogonale alla lunghezza - punto iniziale - [N/mm²].
n_{Ort fin.} n Ortogonale alla lunghezza - punto finale - [N/mm²].
F_{yk} Resistenza di calcolo del materiale di base [N/mm²].
β₁ Coefficiente riduttivo Beta1 della resistenza di base.
β₂ Coefficiente riduttivo Beta2 della resistenza di base.
CS Coefficiente di sicurezza per la Sigma.

Tirafondi

N _{trfnd}	Piastre	Diametro	Profondità	Tipo	Diam Barra Trsv	Lun Barra Trsv	Raggio Uncino	Lun Trmn Uncino	Raggio Rosetta
1	1	16	0,30	Uncino Semplice	-	-	2,77	8,7	-
2	1	16	0,30	Uncino Semplice	-	-	2,77	8,7	-
3	1	16	0,30	Uncino Semplice	-	-	2,77	8,7	-
4	1	16	0,30	Uncino Semplice	-	-	2,77	8,7	-

LEGENDA

N_{trfnd} Numero progressivo del tirafondo nel collegamento di appartenenza.
Piastre Identificativo delle piastre a cui è associato il tirafondo nella relativa tabella
Diametro Diametro nominale [mm].
Profondità Profondità del tirafondo [m]
Tipo Tipologia del tirafondo
Diam Barra Trsv Diametro della barra trasversale [mm].
Lun Barra Trsv Lunghezza della barra trasversale [m].
Raggio Uncino Raggio dell'uncino [cm].
Lun Trmn Uncino Lunghezza terminale dell'uncino [cm].
Raggio Rosetta Raggio della rosetta [cm].

Verifiche Bullone

N _{blln}	Tipo	F _{v,Ed}	F _{v,Rd}	CS _{Tg}	F _{t,Ed}	F _{t,Rd}	CS _{Trz}	CS _{TgTrz}
1	Verifica della parte filettata	1 162	60 288	51,88	16 238	90 432	5,57	6,78
2	Verifica della parte filettata	1 203	60 288	50,11	12 420	90 432	7,28	8,49
3	Verifica della parte filettata	1 155	60 288	52,20	3 525	90 432	25,65	21,28
4	Verifica della parte filettata	1 196	60 288	50,41	0	90 432	NS	NS

LEGENDA

N_{blln} Identificativo del bullone soggetto a verifica nella relativa tabella
Tipo Area interessata dalla Verifica
F_{v,Ed} Taglio di Progetto per l'elemento [N]
F_{v,Rd} Taglio Resistente del Bullone [N]
CS_{Tg} Coefficiente di sicurezza a Taglio
F_{t,Ed} Forza di trazione di Progetto [N]
F_{t,Rd} Resistenza a Trazione del Bullone [N]
CS_{Trz} Coefficiente di sicurezza a Trazione
CS_{TgTrz} Coefficiente di Sicurezza per Taglio e Trazione

Verifiche Sfilamento Tirafondo

N _{trfnd}	F _{t,Ed}	F _{t,Rd}	CS
1	16 238	93 016	5,73
2	12 420	93 016	7,49

Collegamento di tipo PIASTRA di FONDAZIONE

3 4	3 525 0	93 016 93 016	26,39 NS
LEGENDA N_{trfnd} Numero progressivo del tirafondo nel collegamento di appartenenza. F_{t, Ed} Sforzo di Trazione di Progetto [N]. F_{t, Rd} Sforzo di Trazione Resistente [N]. CS Coefficiente di sicurezza a Trazione			

Colleg. 47009

ID Nodo del collegamento: 13

Materiali Collegamenti

Piastre	Saldature	Bulloni	Chiodi	Viti	Spinotti	Precarico	Tipologia serraggio
S235	S235	8.8	-	-	-	No	Non Controllato

Beam

N _{beam}
Pilastro 10
Trave 10-11
Trave 9-10

LEGENDA

N_{beam}

Identificativo del beam
coinvolto nel collegamento

Piastre

N _{piastro}	Tipo	Baric.	Tipo Collg	Sezione	Spessore	Effetto Leva
1	Piastra di fondazione	X: 2,302; Y: 0,000; Z: -0,200	Con Tirafondi	260x260	15,00	SI
Coordinate (X; Y) dei Bulloni riferite al baricentro della piastra [mm].						
1 = (-105,0; -105,0)	2 = (105,0; -105,0)	3 = (-105,0; 105,0)	4 = (105,0; 105,0)			
Coordinate (X; Y) del baricentro dei Cordoni riferite al baricentro della piastra [mm].						
1 = (0,0; 60,0)	2 = (0,0; -60,0)	3 = (60,0; 0,0)	4 = (-60,0; 0,0)			
LEGENDA N_{piastro} Identificativo della piastra nel collegamento di appartenenza. Tipo Tipo di piastra. Baric. Coordinate del Baricentro della piastra [m]. Tipo Collg Tipo Collegamento piastra. Sezione Ingombro della sezione della piastra [mm]. Spessore Spessore della piastra [mm]. Effetto Leva Indica se il calcolo è stato effettuato considerando l'Effetto Leva						

Verifiche a Rifollamento (Piastra)

N _{el}	Id _{el,x}	Id _{el,y}	V _{Ed,x}	V _{Ed,y}	F _{b,Rd,x}	F _{b,Rd,y}	D _{st,BI,x}	D _{st,BI,y}	α _x	α _y	K _x	K _y	CS _x	CS _y
1	3	1	257	1 951	81 916	81 916	0,0250	0,0250	0,49	0,49	2,42	2,42	NS	41,99
LEGENDA N_{el} Identificativo della piastra o del beam soggetta a verifica. Id_{EL} Indice del BULLONE o TIRAFONDO più sollecitato. V_{Ed} Forza di Progetto MASSIMA [N]. F_{b,Rd} Resistenza al rifollamento [N]. D_{st,BI} Minima distanza per la verifica a rifollamento [m]. α Coefficiente α K Coefficiente K. CS Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR] = Verifica Non Richiesta).														

Verifiche a Tensione

N _{el}	Ln _{Sez,X}	Ln _{Sez,Y}	N _{Ed,X}	N _{Ed,Y}	R _{d,x}	R _{d,y}	CS _x	CS _y
1	0,2600	0,2600	383	3 772	872 857	872 857	NS	NS
LEGENDA N_{el} Identificativo della piastra o del beam soggetta a verifica. Ln_{Sez} Lunghezza della sezione resistente [m]. N_{Ed} Forza di Progetto MASSIMA [N]. R_d Resistenza della sezione resistente [N]. CS Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR] = Verifica Non Richiesta).								

Verifiche a Punzonamento

N _{el}	Id _{El}	N _{Ed}	B _{p,Rd}	CS
1	1	22 183	195 432	8,81
LEGENDA N_{el} Identificativo della piastra o del beam soggetta a verifica. Id_{El} Indice del BULLONE o TIRAFONDO più sollecitato N_{Ed} Forza di Progetto MASSIMA [N].				

Collegamento di tipo PIASTRA di FONDAZIONE

B_{p,Rd}	Resistenza al punzonamento [N].
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR] = Verifica Non Richiesta).

Verifiche a Flessione

N _{el}	σ _X	σ _Y	τ _X	τ _Y	σ _{Id,X}	σ _{Id,Y}	σ _A	CoeffSic.X	CoeffSic.Y
1	69,66	142,04	3,87	7,89	69,99	142,69	223,81	3,20	1,57

LEGENDA									
N _{el}	Identificativo della piastra o del beam soggetta a verifica.								
σ	σ a flessione nella sezione d'attacco [N/mm ²].								
τ	τ nella sezione d'attacco [N/mm ²].								
σ _{Id}	σ Ideale MASSIMA nella sezione d'attacco [N/mm ²].								
σ _A	σ di progetto								
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR] = Verifica Non Richiesta).								

Verifiche Pressione di contatto

N _{el}	N _{Ed}	M _{Ed,x}	M _{Ed,y}	σ _D	σ _A	Pt _{contatto}	CS
1	-6 976	-5 808	3 168	5,11	14,11	X: 0,130; Y: 0,130; Z: 0,000	2,76

LEGENDA							
N _{el}	Identificativo della piastra o del beam soggetta a verifica.						
N _{Ed}	Sforzo normale [N].						
M _{Ed,x}	Vettore Momento intorno a X [Nm].						
M _{Ed,y}	Vettore Momento intorno a Y [Nm].						
σ _D	Sigma di compressione di progetto [N/mm ²].						
σ _A	Sigma di compressione massima [N/mm ²].						
Pt _{contatto}	Coordinate del punto con massima Sigma di compressione [m].						
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR] = Verifica Non Richiesta).						

Cordoni

N _{cordone}	Piastre	Categoria	Tipo Sez	Altezza Gola	Spessore	Lunghezza
1	1	d'angolo	lineare	7,07	10	96
2	1	d'angolo	lineare	7,07	10	96
3	1	d'angolo	lineare	7,07	10	96
4	1	d'angolo	lineare	7,07	10	96

LEGENDA						
N _{cordone}	Numero progressivo del cordone nel collegamento di appartenenza.					
Piastre	Identificativo delle piastre a cui è associato il cordone nella relativa tabella					
Categoria	Categoria di saldatura					
Tipo Sez	Tipo sezione gola della saldatura					
Altezza Gola	Altezza della sezione di gola [mm].					
Spessore	Spessore del cordone [mm].					
Lunghezza	Lunghezza del cordone [mm].					

Verifiche Cordone

N _{cordone}	τ _{Par.iniz.}	τ _{Par.fin.}	t _{Ort.iniz.}	t _{Ort.fin.}	n _{Ort.iniz.}	n _{Ort.fin.}	Fyk	β1	β2	CS
1	0,0	0,6	3,0	2,6	75,1	83,0	235,0	0,85	1,00	2,41
2	0,5	0,0	2,6	3,0	68,2	76,1	235,0	0,85	1,00	2,62
3	2,5	2,5	0,5	0,4	76,9	59,6	235,0	0,85	1,00	2,60
4	3,0	3,0	0,1	0,0	70,0	66,5	235,0	0,85	1,00	2,85

LEGENDA										
N _{cordone}	Numero progressivo del cordone nel collegamento di appartenenza.									
τ _{Par.iniz.}	τ Parallela alla lunghezza - punto iniziale - [N/mm ²].									
τ _{Par.fin.}	τ Parallela alla lunghezza - punto finale - [N/mm ²].									
t _{Ort.iniz.}	t Ortogonale alla lunghezza - punto iniziale - [N/mm ²].									
t _{Ort.fin.}	t Ortogonale alla lunghezza - punto finale - [N/mm ²].									
n _{Ort.iniz.}	n Ortogonale alla lunghezza - punto iniziale - [N/mm ²].									
n _{Ort.fin.}	n Ortogonale alla lunghezza - punto finale - [N/mm ²].									
Fyk	Resistenza di calcolo del materiale di base [N/mm ²].									
β1	Coefficiente riduttivo Beta1 della resistenza di base.									
β2	Coefficiente riduttivo Beta2 della resistenza di base.									
CS	Coefficiente di sicurezza per la Sigma.									

Tirafondi

N _{trfnd}	Piastre	Diametro	Profondità	Tipo	Diam Barra Trsv	Lun Barra Trsv	Raggio Uncino	Lun Trmn Uncino	Raggio Rosetta
1	1	16	0,30	Uncino Semplice	-	-	2,77	8,7	-
2	1	16	0,30	Uncino Semplice	-	-	2,77	8,7	-
3	1	16	0,30	Uncino Semplice	-	-	2,77	8,7	-
4	1	16	0,30	Uncino Semplice	-	-	2,77	8,7	-

LEGENDA									
N _{trfnd}	Numero progressivo del tirafondo nel collegamento di appartenenza.								

Collegamento di tipo PIASTRA di FONDAZIONE

Piastre	Identificativo delle piastre a cui è associato il tirafondo nella relativa tabella
Diametro	Diametro nominale [mm].
Profondità	Profondità del tirafondo [m]
Tipo	Tipologia del tirafondo
Diam Barra Trsv	Diametro della barra trasversale [mm].
Lun Barra Trsv	Lunghezza della barra trasversale [m].
Raggio Uncino	Raggio dell'uncino [cm].
Lun Trmn Uncino	Lunghezza terminale dell'uncino [cm].
Raggio Rosetta	Raggio della rosetta [cm].

Verifiche Bullone

N _{billn}	Tipo	F _{v,Ed}	F _{v,Rd}	CS _{Tq}	F _{t,Ed}	F _{t,Rd}	CS _{Trz}	CS _{TqTrz}
1	Verifica della parte filettata	1 963	60 288	30,71	22 183	90 432	4,08	4,82
2	Verifica della parte filettata	1 834	60 288	32,87	19 619	90 432	4,61	5,39
3	Verifica della parte filettata	1 968	60 288	30,63	708	90 432	NS	26,15
4	Verifica della parte filettata	1 839	60 288	32,78	0	90 432	NS	NS

LEGENDA

N _{billn}	Identificativo del bullone soggetto a verifica nella relativa tabella
Tipo	Area interessata dalla Verifica
F _{v,Ed}	Taglio di Progetto per l'elemento [N]
F _{v,Rd}	Taglio Resistente del Bullone [N]
CS _{Tq}	Coefficiente di sicurezza a Taglio
F _{t,Ed}	Forza di trazione di Progetto [N]
F _{t,Rd}	Resistenza a Trazione del Bullone [N]
CS _{Trz}	Coefficiente di sicurezza a Trazione
CS _{TqTrz}	Coefficiente di Sicurezza per Taglio e Trazione

Verifiche Sfilamento Tirafondo

N _{trfnd}	F _{t,Ed}	F _{t,Rd}	CS
1	22 183	93 016	4,19
2	19 619	93 016	4,74
3	708	93 016	NS
4	0	93 016	NS

LEGENDA

N _{trfnd}	Numero progressivo del tirafondo nel collegamento di appartenenza.
F _{t,Ed}	Sforzo di Trazione di Progetto [N].
F _{t,Rd}	Sforzo di Trazione Resistente [N].
CS	Coefficiente di sicurezza a Trazione

Colleg. 47010

ID Nodo del collegamento: 54

Materiali Collegamenti

Piastre	Saldature	Bulloni	Chiodi	Viti	Spinotti	Precarico	Tipologia serraggio
S235	S235	8.8	-	-	-	No	Non Controllato

Beam

N _{beam}
Pilastro 6
Trave 6-7

LEGENDA

N _{beam}	Identificativo del beam coinvolto nel collegamento
-------------------	--

Piastre

N _{piastro}	Tipo	Baric.	Tipo Collg	Sezione	Spessore	Effetto Leva
1	Piastra di fondazione	X: -10,945; Y: -1,176; Z: -0,200	Con Tirafondi	260x260	15,00	SI
Coordinate (X; Y) dei Bulloni riferite al baricentro della piastra [mm].						
1 = (-105,0; -105,0)	2 = (105,0; -105,0)	3 = (-105,0; 105,0)	4 = (105,0; 105,0)			
Coordinate (X; Y) del baricentro dei Cordoni riferite al baricentro della piastra [mm].						
1 = (0,0; 60,0)	2 = (0,0; -60,0)	3 = (60,0; 0,0)	4 = (-60,0; 0,0)			

LEGENDA

N _{piastro}	Identificativo della piastra nel collegamento di appartenenza.
Tipo	Tipo di piastra.
Baric.	Coordinate del Baricentro della piastra [m].
Tipo Collg	Tipo Collegamento piastra.
Sezione	Ingombro della sezione della piastra [mm].
Spessore	Spessore della piastra [mm].

Collegamento di tipo PIASTRA di FONDAZIONE

Effetto Leva Indica se il calcolo è stato effettuato considerando l'Effetto Leva

Verifiche a Rifollamento (Piastra)

N _{el}	Id _{el,x}	Id _{el,y}	V _{Ed,x}	V _{Ed,y}	F _{b,Rd,x}	F _{b,Rd,y}	D _{st,BI,x}	D _{st,BI,y}	α _x	α _y	K _x	K _y	CS _x	CS _y
1	2	1	-218	827	81 916	81 916	0,0250	0,0250	0,49	0,49	2,42	2,42	NS	99,05

LEGENDA

N _{el}	Identificativo della piastra o del beam soggetta a verifica.
Id _{EL}	Indice del BULLONE o TIRAFONDO più sollecitato.
V _{Ed}	Forza di Progetto MASSIMA [N].
F _{b,Rd}	Resistenza al rifollamento [N].
D _{st,BI}	Minima distanza per la verifica a rifollamento [m].
α	Coefficiente α
K	Coefficiente K.
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR] = Verifica Non Richiesta).

Verifiche a Tensione

N _{el}	Ln _{Sez,X}	Ln _{Sez,Y}	N _{Ed,X}	N _{Ed,Y}	R _{d,X}	R _{d,Y}	CS _X	CS _Y
1	0,2600	0,2600	-435	1 654	872 857	872 857	NS	NS

LEGENDA

N _{el}	Identificativo della piastra o del beam soggetta a verifica.
Ln _{Sez}	Lunghezza della sezione resistente [m].
N _{Ed}	Forza di Progetto MASSIMA [N].
R _d	Resistenza della sezione resistente [N].
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR] = Verifica Non Richiesta).

Verifiche a Punzonamento

N _{el}	Id _{El}	N _{Ed}	B _{p,Rd}	CS
1	2	5 866	195 432	33,32

LEGENDA

N _{el}	Identificativo della piastra o del beam soggetta a verifica.
Id _{El}	Indice del BULLONE o TIRAFONDO più sollecitato
N _{Ed}	Forza di Progetto MASSIMA [N].
B _{p,Rd}	Resistenza al punzonamento [N].
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR] = Verifica Non Richiesta).

Verifiche a Flessione

N _{el}	σ _X	σ _Y	τ _X	τ _Y	σ _{Id,X}	σ _{Id,Y}	σ _A	CoeffSic.X	CoeffSic.Y
1	51,49	13,64	3,08	0,65	51,76	13,68	223,81	4,32	16,35

LEGENDA

N _{el}	Identificativo della piastra o del beam soggetta a verifica.
σ	σ a flessione nella sezione d'attacco [N/mm ²].
τ	τ nella sezione d'attacco [N/mm ²].
σ _{Id}	σ Ideale MASSIMA nella sezione d'attacco [N/mm ²].
σ _A	σ di progetto
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR] = Verifica Non Richiesta).

Verifiche Pressione di contatto

N _{el}	N _{Ed}	M _{Ed,x}	M _{Ed,y}	σ _D	σ _A	P _{t,contatto}	CS
1	-5 735	-687	-2 026	1,50	14,11	X: -0,130; Y: 0,130; Z: 0,000	9,43

LEGENDA

N _{el}	Identificativo della piastra o del beam soggetta a verifica.
N _{Ed}	Sforzo normale [N].
M _{Ed,x}	Vettore Momento intorno a X [Nm].
M _{Ed,y}	Vettore Momento intorno a Y [Nm].
σ _D	Sigma di compressione di progetto [N/mm ²].
σ _A	Sigma di compressione massima [N/mm ²].
P _{t,contatto}	Coordinate del punto con massima Sigma di compressione [m].
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR] = Verifica Non Richiesta).

Cordoni

N _{cordone}	Piastre	Categoria	Tipo Sez	Altezza Gola	Spessore	Lunghezza
1	1	d'angolo	lineare	7,07	10	96
2	1	d'angolo	lineare	7,07	10	96
3	1	d'angolo	lineare	7,07	10	96
4	1	d'angolo	lineare	7,07	10	96

LEGENDA

N _{cordone}	Numero progressivo del cordone nel collegamento di appartenenza.
Piastre	Identificativo delle piastre a cui è associato il cordone nella relativa tabella
Categoria	Categoria di saldatura
Tipo Sez	Tipo sezione gola della saldatura
Altezza Gola	Altezza della sezione di gola [mm].
Spessore	Spessore del cordone [mm].
Lunghezza	Lunghezza del cordone [mm].

Verifiche Cordone

Collegamento di tipo PIASTRA di FONDAZIONE

N _{cordone}	$\tau_{\text{Par. iniz.}}$	$\tau_{\text{Par. fin.}}$	$t_{\text{Ort. iniz.}}$	$t_{\text{Ort. fin.}}$	n _{Ort. iniz.}	n _{Ort. fin.}	F _{yk}	β_1	β_2	CS
1	0,3	0,1	1,2	1,2	23,1	12,0	235,0	0,85	1,00	8,63
2	0,3	0,3	1,2	1,2	18,9	10,7	235,0	0,85	1,00	10,55
3	1,2	1,2	0,3	0,3	12,8	22,2	235,0	0,85	1,00	9,00
4	1,2	1,2	0,3	0,3	17,0	26,4	235,0	0,85	1,00	7,56

LEGENDA

N_{cordone}	Numero progressivo del cordone nel collegamento di appartenenza.
$\tau_{\text{Par. iniz.}}$	τ Parallela alla lunghezza - punto iniziale - [N/mm ²].
$\tau_{\text{Par. fin.}}$	τ Parallela alla lunghezza - punto finale - [N/mm ²].
$t_{\text{Ort. iniz.}}$	t Ortogonale alla lunghezza - punto iniziale - [N/mm ²].
$t_{\text{Ort. fin.}}$	t Ortogonale alla lunghezza - punto finale - [N/mm ²].
n_{Ort. iniz.}	n Ortogonale alla lunghezza - punto iniziale - [N/mm ²].
n_{Ort. fin.}	n Ortogonale alla lunghezza - punto finale - [N/mm ²].
F_{yk}	Resistenza di calcolo del materiale di base [N/mm ²].
β_1	Coefficiente riduttivo Beta1 della resistenza di base.
β_2	Coefficiente riduttivo Beta2 della resistenza di base.
CS	Coefficiente di sicurezza per la Sigma.

Tirafondi

N _{trfnd}	Piastre	Diametro	Profondità	Tipo	Diam Barra Trsv	Lun Barra Trsv	Raggio Uncino	Lun Trmn Uncino	Raggio Rosetta
1	1	16	0,30	Uncino Semplice	-	-	2,77	8,7	-
2	1	16	0,30	Uncino Semplice	-	-	2,77	8,7	-
3	1	16	0,30	Uncino Semplice	-	-	2,77	8,7	-
4	1	16	0,30	Uncino Semplice	-	-	2,77	8,7	-

LEGENDA

N_{trfnd}	Numero progressivo del tirafondo nel collegamento di appartenenza.
Piastre	Identificativo delle piastre a cui è associato il tirafondo nella relativa tabella
Diametro	Diametro nominale [mm].
Profondità	Profondità del tirafondo [m]
Tipo	Tipologia del tirafondo
Diam Barra Trsv	Diametro della barra trasversale [mm].
Lun Barra Trsv	Lunghezza della barra trasversale [m].
Raggio Uncino	Raggio dell'uncino [cm].
Lun Trmn Uncino	Lunghezza terminale dell'uncino [cm].
Raggio Rosetta	Raggio della rosetta [cm].

Verifiche Bullone

N _{blln}	Tipo	F _{v,Ed}	F _{v,Rd}	CS _{Tq}	F _{t,Ed}	F _{t,Rd}	CS _{Trz}	CS _{TqTrz}
1	Verifica della parte filettata	855	60 288	70,51	2 610	90 432	34,65	29,17
2	Verifica della parte filettata	855	60 288	70,51	5 866	90 432	15,42	16,53
3	Verifica della parte filettata	855	60 288	70,51	613	90 432	NS	54,03
4	Verifica della parte filettata	855	60 288	70,51	3 549	90 432	25,48	23,71

LEGENDA

N_{blln}	Identificativo del bullone soggetto a verifica nella relativa tabella
Tipo	Area interessata dalla Verifica
F_{v,Ed}	Taglio di Progetto per l'elemento [N]
F_{v,Rd}	Taglio Resistente del Bullone [N]
CS_{Tq}	Coefficiente di sicurezza a Taglio
F_{t,Ed}	Forza di trazione di Progetto [N]
F_{t,Rd}	Resistenza a Trazione del Bullone [N]
CS_{Trz}	Coefficiente di sicurezza a Trazione
CS_{TqTrz}	Coefficiente di Sicurezza per Taglio e Trazione

Verifiche Sfilamento Tirafondo

N _{trfnd}	F _{t,Ed}	F _{t,Rd}	CS
1	2 610	90 159	34,54
2	5 866	90 159	15,37
3	613	90 159	NS
4	3 549	90 159	25,40

LEGENDA

N_{trfnd}	Numero progressivo del tirafondo nel collegamento di appartenenza.
F_{t,Ed}	Sforzo di Trazione di Progetto [N].
F_{t,Rd}	Sforzo di Trazione Resistente [N].
CS	Coefficiente di sicurezza a Trazione

Colleg. 47011

ID Nodo del collegamento: 56

Collegamento di tipo PIASTRA di FONDAZIONE

Materiali Collegamenti

Piastre	Saldature	Bulloni	Chiodi	Viti	Spinotti	Precarico	Tipologia serraggio
S235	S235	8.8	-	-	-	No	Non Controllato

Beam

N_{beam}
Pilastro 1
Trave 1-2
LEGENDA
N_{beam} Identificativo del beam coinvolto nel collegamento

Piastre

$N_{piastra}$	Tipo	Baric.	Tipo Collg	Sezione	Spessore	Effetto Leva
1	Piastra di fondazione	X: -24,890; Y: -2,860; Z: -0,200	Con Tirafondi	260x260	15,00	SI
Coordinate (X; Y) dei Bulloni riferite al baricentro della piastra [mm].						
1 = (-105,0; -105,0)	2 = (105,0; -105,0)	3 = (-105,0; 105,0)	4 = (105,0; 105,0)			
Coordinate (X; Y) del baricentro dei Cordoni riferite al baricentro della piastra [mm].						
1 = (0,0; 60,0)	2 = (0,0; -60,0)	3 = (60,0; 0,0)	4 = (-60,0; 0,0)			
LEGENDA						
$N_{piastra}$	Identificativo della piastra nel collegamento di appartenenza.					
Tipo	Tipo di piastra.					
Baric.	Coordinate del Baricentro della piastra [m].					
Tipo Collg	Tipo Collegamento piastra.					
Sezione	Ingombro della sezione della piastra [mm].					
Spessore	Spessore della piastra [mm].					
Effetto Leva	Indica se il calcolo è stato effettuato considerando l'Effetto Leva					

Verifiche a Rifollamento (Piastra)

N_{el}	$Id_{el,x}$	$Id_{el,y}$	$V_{Ed,x}$	$V_{Ed,y}$	$F_{b,Rd,x}$	$F_{b,Rd,y}$	$D_{st,BI,x}$	$D_{st,BI,y}$	α_x	α_y	K_x	K_y	CS_x	CS_y
1	1	1	30	602	81 916	81 916	0,0250	0,0250	0,49	0,49	2,42	2,42	NS	NS
LEGENDA														
N_{el}	Identificativo della piastra o del beam soggetta a verifica.													
Id_{EL}	Indice del BULLONE o TIRAFONDO più sollecitato.													
V_{Ed}	Forza di Progetto MASSIMA [N].													
$F_{b,Rd}$	Resistenza al rifollamento [N].													
$D_{st,BI}$	Minima distanza per la verifica a rifollamento [m].													
α	Coefficiente α													
K	Coefficiente K.													
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di $CS \geq 100$; [VNR] = Verifica Non Richiesta).													

Verifiche a Tensione

N_{el}	$Ln_{Sez,X}$	$Ln_{Sez,Y}$	$N_{Ed,X}$	$N_{Ed,Y}$	$R_{d,X}$	$R_{d,Y}$	CS_x	CS_y
1	0,2600	0,2600	-58	1 205	872 857	872 857	NS	NS
LEGENDA								
N_{el}	Identificativo della piastra o del beam soggetta a verifica.							
Ln_{Sez}	Lunghezza della sezione resistente [m].							
N_{Ed}	Forza di Progetto MASSIMA [N].							
R_d	Resistenza della sezione resistente [N].							
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di $CS \geq 100$; [VNR] = Verifica Non Richiesta).							

Verifiche a Punzonamento

N_{el}	Id_{El}	N_{Ed}	$B_{p,Rd}$	CS
1	2	2 486	195 432	78,61
LEGENDA				
N_{el}	Identificativo della piastra o del beam soggetta a verifica.			
Id_{El}	Indice del BULLONE o TIRAFONDO più sollecitato			
N_{Ed}	Forza di Progetto MASSIMA [N].			
$B_{p,Rd}$	Resistenza al punzonamento [N].			
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di $CS \geq 100$; [VNR] = Verifica Non Richiesta).			

Verifiche a Flessione

N_{el}	σ_X	σ_Y	τ_X	τ_Y	$\sigma_{Id,X}$	$\sigma_{Id,Y}$	σ_A	CoeffSic.X	CoeffSic.Y
1	24,49	8,51	1,51	0,44	24,63	8,55	223,81	9,09	26,19
LEGENDA									
N_{el}	Identificativo della piastra o del beam soggetta a verifica.								
σ	σ a flessione nella sezione d'attacco [N/mm ²].								
τ	τ nella sezione d'attacco [N/mm ²].								
σ_{Id}	σ Ideale MASSIMA nella sezione d'attacco [N/mm ²].								
σ_A	σ di progetto								
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di $CS \geq 100$; [VNR] = Verifica Non Richiesta).								

Collegamento di tipo PIASTRA di FONDAZIONE

Verifiche Pressione di contatto

N _{el}	N _{Ed}	M _{Ed,x}	M _{Ed,y}	σ _D	σ _A	Pt _{contatto}	CS
1	-4 262	-371	-902	0,70	14,11	X: -0,130; Y: 0,130; Z: 0,000	20,17

LEGENDA

N _{el}	Identificativo della piastra o del beam soggetta a verifica.
N _{Ed}	Sforzo normale [N].
M _{Ed,x}	Vettore Momento intorno a X [Nm].
M _{Ed,y}	Vettore Momento intorno a Y [Nm].
σ _D	Sigma di compressione di progetto [N/mm ²].
σ _A	Sigma di compressione massima [N/mm ²].
Pt _{contatto}	Coordinate del punto con massima Sigma di compressione [m].
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR] = Verifica Non Richiesta).

Cordoni

N _{cordone}	Piastre	Categoria	Tipo Sez	Altezza Gola	Spessore	Lunghezza
1	1	d'angolo	lineare	7,07	10	96
2	1	d'angolo	lineare	7,07	10	96
3	1	d'angolo	lineare	7,07	10	96
4	1	d'angolo	lineare	7,07	10	96

LEGENDA

N _{cordone}	Numero progressivo del cordone nel collegamento di appartenenza.
Piastre	Identificativo delle piastre a cui è associato il cordone nella relativa tabella
Categoria	Categoria di saldatura
Tipo Sez	Tipo sezione gola della saldatura
Altezza Gola	Altezza della sezione di gola [mm].
Spessore	Spessore del cordone [mm].
Lunghezza	Lunghezza del cordone [mm].

Verifiche Cordone

N _{cordone}	τ _{Par iniz.}	τ _{Par fin.}	t _{Ort iniz.}	t _{Ort fin.}	n _{Ort iniz.}	n _{Ort fin.}	Fyk	β1	β2	CS
1	0,0	0,0	0,9	0,9	11,5	10,1	235,0	0,85	1,00	17,39
2	0,0	0,0	0,9	0,9	8,5	7,9	235,0	0,85	1,00	23,40
3	0,9	0,9	0,0	0,0	11,0	9,7	235,0	0,85	1,00	18,10
4	0,9	0,9	0,0	0,0	8,9	12,8	235,0	0,85	1,00	15,57

LEGENDA

N _{cordone}	Numero progressivo del cordone nel collegamento di appartenenza.
τ _{Par iniz.}	τ Parallela alla lunghezza - punto iniziale - [N/mm ²].
τ _{Par fin.}	τ Parallela alla lunghezza - punto finale - [N/mm ²].
t _{Ort iniz.}	t Ortogonale alla lunghezza - punto iniziale - [N/mm ²].
t _{Ort fin.}	t Ortogonale alla lunghezza - punto finale - [N/mm ²].
n _{Ort iniz.}	n Ortogonale alla lunghezza - punto iniziale - [N/mm ²].
n _{Ort fin.}	n Ortogonale alla lunghezza - punto finale - [N/mm ²].
Fyk	Resistenza di calcolo del materiale di base [N/mm ²].
β1	Coefficiente riduttivo Beta1 della resistenza di base.
β2	Coefficiente riduttivo Beta2 della resistenza di base.
CS	Coefficiente di sicurezza per la Sigma.

Tirafondi

N _{trfnd}	Piastre	Diametro	Profondità	Tipo	Diam Barra Trsv	Lun Barra Trsv	Raggio Uncino	Lun Trmn Uncino	Raggio Rosetta
1	1	16	0,30	Uncino Semplice	-	-	2,77	8,7	-
2	1	16	0,30	Uncino Semplice	-	-	2,77	8,7	-
3	1	16	0,30	Uncino Semplice	-	-	2,77	8,7	-
4	1	16	0,30	Uncino Semplice	-	-	2,77	8,7	-

LEGENDA

N _{trfnd}	Numero progressivo del tirafondo nel collegamento di appartenenza.
Piastre	Identificativo delle piastre a cui è associato il tirafondo nella relativa tabella
Diametro	Diametro nominale [mm].
Profondità	Profondità del tirafondo [m]
Tipo	Tipologia del tirafondo
Diam Barra Trsv	Diametro della barra trasversale [mm].
Lun Barra Trsv	Lunghezza della barra trasversale [m].
Raggio Uncino	Raggio dell'uncino [cm].
Lun Trmn Uncino	Lunghezza terminale dell'uncino [cm].
Raggio Rosetta	Raggio della rosetta [cm].

Verifiche Bullone

N _{biln}	Tipo	F _{v,Ed}	F _{v,Rd}	CS _{Tq}	F _{t,Ed}	F _{t,Rd}	CS _{Trz}	CS _{TqTrz}
1	Verifica della parte filettata	603	60 288	99,98	2 279	90 432	39,68	35,73
2	Verifica della parte filettata	603	60 288	99,98	2 486	90 432	36,38	33,74

Collegamento di tipo PIASTRA di FONDAZIONE

3	Verifica della parte filettata	603	60 288	99,98	1 070	90 432	84,52	54,24
4	Verifica della parte filettata	603	60 288	99,98	1 261	90 432	71,71	50,09

LEGENDA

N_{bilin} Identificativo del bullone soggetto a verifica nella relativa tabella

Tipo Area interessata dalla Verifica

F_{v,Ed} Taglio di Progetto per l'elemento [N]

F_{v,Rd} Taglio Resistente del Bullone [N]

CS_{Tq} Coefficiente di sicurezza a Taglio

F_{t,Ed} Forza di trazione di Progetto [N]

F_{t,Rd} Resistenza a Trazione del Bullone [N]

CS_{Trz} Coefficiente di sicurezza a Trazione

CS_{TqTrz} Coefficiente di Sicurezza per Taglio e Trazione

Verifiche Sfilamento Tirafondo

N _{trfnd}	F _{t, Ed}	F _{t, Rd}	CS
1	2 279	90 159	39,56
2	2 486	90 159	36,27
3	1 070	90 159	84,26
4	1 261	90 159	71,50

LEGENDA

N_{trfnd} Numero progressivo del tirafondo nel collegamento di appartenenza.

F_{t, Ed} Sforzo di Trazione di Progetto [N].

F_{t, Rd} Sforzo di Trazione Resistente [N].

CS Coefficiente di sicurezza a Trazione

PLINTI - SOLLECITAZIONI E VERIFICHE (Fondazione)

Plinti - Sollecitazioni e verifiche

Id _{Pil}	Lv	Sollecitazioni Plinto					Sollecitazioni Plinto Alto			A _{s,s}	A _{s,i}	A _{s,pz}	CS _f	CS _{pz}
		N _{Ed}	M _{Ed,X}	M _{Ed,Y}	V _{Ed,X}	V _{Ed,Y}	Di r	Cmp.	Trz.					
		[N]	[N·m]	[N·m]	[N]	[N]		[N]	[N]	[cm ²]	[cm ²]	[cm ²]		
001	Fondazione	11511	0	645	118	2409	A	-	-	8,04	8,04	8,04	NS	VNR
							B	-	-	8,04	8,04	8,04	NS	VNR
002	Fondazione	14466	703	790	248	3008	A	-	-	8,04	8,04	8,04	NS	VNR
							B	-	-	8,04	8,04	8,04	NS	VNR
005	Fondazione	14961	817	569	255	2139	A	-	-	8,04	8,04	8,04	NS	VNR
							B	-	-	8,04	8,04	8,04	NS	VNR
006	Fondazione	13543	638	1076	871	3308	A	-	-	8,04	8,04	8,04	NS	VNR
							B	-	-	8,04	8,04	8,04	NS	VNR
007	Fondazione	18276	1281	1059	683	6016	A	-	-	8,04	8,04	8,04	NS	VNR
							B	-	-	8,04	8,04	8,04	NS	VNR
008	Fondazione	12923	516	1041	780	2500	A	-	-	8,04	8,04	8,04	NS	VNR
							B	-	-	8,04	8,04	8,04	NS	VNR
009	Fondazione	17519	1441	1536	799	3994	A	-	-	14,07	14,07	8,04	NS	NS
							B	-	-	14,07	14,07	8,04	NS	VNR
010	Fondazione	23106	4635	1897	767	7544	A	-	-	14,07	14,07	8,04	64,24	NS
							B	-	-	14,07	14,07	8,04	NS	VNR
011	Fondazione	18430	2066	1883	746	4656	A	-	-	14,07	14,07	8,04	NS	NS
							B	-	-	14,07	14,07	8,04	NS	VNR

LEGENDA:

Id_{Pil}	Identificativo della pilastrata cui il plinto è collegato.
Lv	Livello o piano di appartenenza dell'elemento strutturale.
A_{s,s}	Armatura superiore esecutiva nella direzione A/B.
A_{s,i}	Armatura superiore esecutiva nella direzione A/B.
A_{s,pz}	Armatura a punzonamento esecutiva in direzione A/B.
CS_f	Coefficiente di sicurezza relativo all'armatura a flessione nella direzione A/B ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100).
CS_{pz}	Coefficiente di sicurezza per punzonamento ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta).
N_{Ed,r}	Sollecitazioni di progetto.
M_{Ed,xr}	
M_{Ed,yr}	
V_{Ed,v}	
Cmp., Trz.	Componenti di compressione e di trazione del modello strut and tie nelle direzioni A e B

VERIFICHE CARICO LIMITE FONDAZIONI DIRETTE (Fondazione)

Verifiche Carico Limite fondazioni dirette allo SLU

Id _{Fnd}	CS	L _x	L _y	R _{tz}	Z _{p,cmp}	Z _{Fld}	Cmp T	C. Terzaghi							Q _{Ed}	Q _{Rd}	R _f
								per N _q	per N _c	per N _r	N _q	N _c	N _r				

		[m]	[m]	[°]	[m]	[m]								[N/mm ²]	[N/mm ²]	
Plinto 9	10,75	0,90	1,00	0,00	0,80	-	NON Coesivo	1,81	0,00	0,65	26,09	38,64	35,19	0,035	0,377	NO
Plinto 10	8,87	0,90	1,00	0,00	0,80	-	NON Coesivo	1,82	0,00	0,64	26,09	38,64	35,19	0,042	0,376	NO
Plinto 11	9,71	0,90	1,00	0,00	0,80	-	NON Coesivo	1,79	0,00	0,65	26,09	38,64	35,19	0,038	0,373	NO
Plinto 6	8,43	0,80	0,80	0,00	0,80	-	NON Coesivo	1,25	0,00	0,26	26,09	38,64	35,19	0,028	0,233	NO
Plinto 7	5,94	0,80	0,80	0,00	0,80	-	NON Coesivo	1,23	0,00	0,25	26,09	38,64	35,19	0,038	0,228	NO
Plinto 8	10,17	0,80	0,80	0,00	0,80	-	NON Coesivo	1,43	0,00	0,32	26,09	38,64	35,19	0,026	0,268	NO
Plinto 2	9,80	0,80	0,80	0,00	0,80	-	NON Coesivo	1,46	0,00	0,33	26,09	38,64	35,19	0,028	0,274	NO
Plinto 5	10,09	0,80	0,80	0,00	0,80	-	NON Coesivo	1,47	0,00	0,45	26,09	38,64	35,19	0,028	0,281	NO
Plinto 1	11,34	0,80	0,80	0,00	0,80	-	NON Coesivo	1,46	0,00	0,33	26,09	38,64	35,19	0,024	0,275	NO

LEGENDA:

Id_{Fnd}	Descrizione dell'oggetto di fondazione al quale è riferita la verifica.
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se $CS \geq 100$; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
L_{x/y}	Dimensioni dell'elemento di fondazione.
R_{tz}	Angolo compreso tra l'asse X e il lato più lungo del minimo rettangolo che delimita il poligono della platea.
Z_{p,cmp}	Profondità di posa dell'elemento di fondazione dal piano campagna.
Z_{Fld}	Profondità della falda dal piano campagna.
Cmp T	Classificazione del comportamento del terreno ai fini del calcolo.
C.	Coefficienti correttivi per la formula di Terzaghi.
Terzaghi	
Q_{Ed}	Carico di progetto sul terreno.
Q_{Rd}	Resistenza di progetto del terreno.
R_f	[SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.

<u>INFORMAZIONI GENERALI</u>	pag.2
<u>MATERIALI CALCESTRUZZO ARMATO</u>	pag.2
<u>MATERIALI ACCIAIO</u>	pag.2
<u>TENSIONI AMMISSIBILI ALLO SLE DEI VARI MATERIALI</u>	pag.2
<u>TERRENI</u>	pag.3
<u>SEZIONI ASTE</u>	pag.3
<u>SEZIONI PROFILATI IN ACCIAIO</u>	pag.3
<u>ANALISI CARICHI</u>	pag.4
<u>TIPOLOGIE DI CARICO</u>	pag.4
<u>SLU: Non Sismica - Strutturale senza azioni geotecniche</u>	pag.4
<u>SERVIZIO(SLE): Caratteristica(RARA)</u>	pag.6
<u>SERVIZIO(SLE): Frequente</u>	pag.6
<u>SERVIZIO(SLE): Quasi permanente</u>	pag.6
<u>LIVELLI O PIANI</u>	pag.7
<u>GEOMETRIA - COPRIFERRI ELEMENTI CA</u>	pag.7
<u>NODI</u>	pag.7
<u>TRAVI IN ELEVAZIONE</u>	pag.9
<u>PILASTRI</u>	pag.11
<u>PLINTI</u>	pag.12
<u>SOLAI E BALCONI</u>	pag.13
<u>CARICHI SUI NODI (PER CONDIZIONI DI CARICO NON SISMICHE)</u>	pag.13
<u>CARICHI SULLE TRAVI</u>	pag.15
<u>CARICHI SUI PILASTRI</u>	pag.23
<u>NODI - SPOSTAMENTI PER CONDIZIONI DI CARICO NON SISMICHE</u>	pag.28
<u>TRAVI - SOLLECITAZIONI PER CONDIZIONI DI CARICO NON SISMICHE</u>	pag.33
<u>PILASTRI - SOLLECITAZIONI PER CONDIZIONI DI CARICO NON SISMICHE</u>	pag.37
<u>NODI - REAZIONI VINCOLARI ESTERNE PER TIPOLOGIE DI CARICO NON SISMICHE</u>	pag.40
<u>TRAVI (CA) - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA (Elevazione)</u>	pag.42
<u>TRAVI (CA) - VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE RETTA (Elevazione)</u>	pag.43
<u>TRAVI (CA) - VERIFICHE A TORSIONE (Elevazione)</u>	pag.45
<u>TRAVI (CA) - VERIFICA COMPOSTA TAGLIO/TORSIONE (Elevazione)</u>	pag.46
<u>Travi - VERIFICHE DELLE TENSIONI DI ESERCIZIO (Elevazione)</u>	pag.47
<u>Travi - VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE (Elevazione)</u>	pag.48
<u>TRAVI (AC) - VERIFICHE A PRESSOFLESSIONE (Elevazione)</u>	pag.50
<u>TRAVI (AC) - VERIFICHE A TAGLIO (Elevazione) per pressoflessione retta</u>	pag.52
<u>TRAVI (AC) - VERIFICA DI SNELLEZZA (Elevazione)</u>	pag.55
<u>TRAVI (AC) - VERIFICHE INSTABILITÀ A PRESSOFLESSIONE DEVIATA (Elevazione)</u>	pag.55
<u>TRAVI (AC) - VERIFICHE DI DEFORMABILITÀ ALLO SLE (Elevazione)</u>	pag.57
<u>PILASTRI (AC) - VERIFICHE A PRESSOFLESSIONE DEVIATA (Elevazione)</u>	pag.57
<u>PILASTRI (AC) - VERIFICHE A TAGLIO (Elevazione) per pressoflessione deviata</u>	pag.60
<u>PILASTRI (AC) - VERIFICHE INSTABILITÀ A PRESSOFLESSIONE DEVIATA (Elevazione)</u>	pag.61
<u>PILASTRI (AC) - VERIFICA DI SNELLEZZA (Elevazione)</u>	pag.62
<u>PIANI - VERIFICHE ALLO SLE (Elevazione)</u>	pag.63
<u>VERIFICHE COLLEGAMENTI ACCIAIO (Elevazione)</u>	pag.63
<u>PLINTI - SOLLECITAZIONI E VERIFICHE (Fondazione)</u>	pag.85
<u>VERIFICHE CARICO LIMITE FONDAZIONI DIRETTE (Fondazione)</u>	pag.85

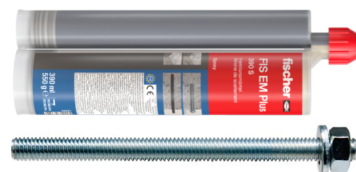
fischer italia S.R.L Unipersonale

Corso Stati Uniti, 25
35127 Padova
Telefono: +39 049 8 06 31 11
Fax: +39 049 8 06 34 01
progettazione@fischer.it
www.fischer.it

Basi della progettazione

Ancorante

Sistema	fischer Sistema a iniezione FIS EM plus
Ancorante chimico ad iniezione	FIS EM Plus 390 S
Elemento di fissaggio	Barra filettata FIS A M 12 x 120 8.8, Acciaio zincato, Classe di resistenza 8.8
Profondità di ancoraggio	48,00 mm
Dati di progetto	Progettazione dell'ancorante in Calcestruzzo secondo Valutazione Tecnica Europea ETA-17/0979, Opzione 1, Emesso 10/02/2025

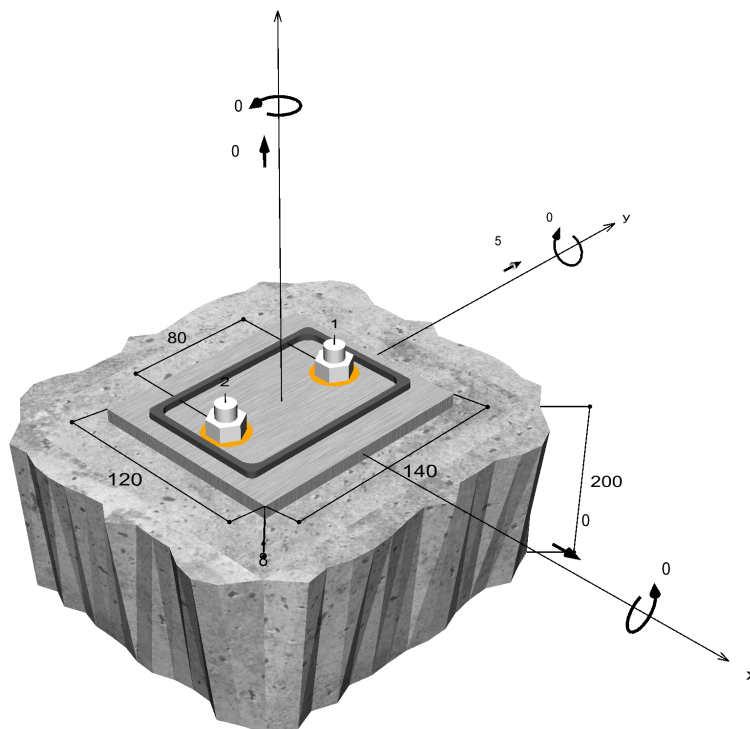
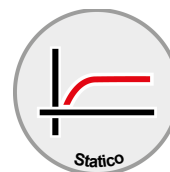


Geometria / Carichi

mm, kN, kNm

Valore di progetto delle azioni (sono inclusi i

coefficienti parziali di sicurezza delle azioni)



Non in scala

Dati di input

Metodo di progettazione	Metodo di progettazione EN 1992-4:2017: Ancoranti chimici
Materiale di base	C20/25, EN 206
Condizioni calcestruzzo	Fessurato, Foro asciutto
Range di temperatura	24 °C Temperatura nel lungo periodo, 40 °C Temperatura nel breve periodo
Armatura	nessuna armatura o armatura standard. Senza armatura di bordo. Con armatura per controllo della fessurazione
Metodo di foratura	Rotopercussione
Tipo di installazione	Installazione passante
Spazio anulare tra foro della piastra e barra	Spazio anulare tra foro della piastra e barra riempito
Tipo di carico	Statico
Distanziato	Nessuna flessione
Dimensioni piastra di ancoraggio	Ancorante fissato sul materiale di base 120 mm x 140 mm x 8 mm
Tipo di profilo	Profilo cavo rettangolare formato a freddo (120x80x4)

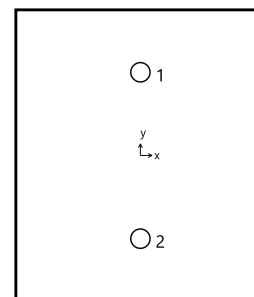
Carichi di progetto *)

#	N _{Ed} kN	V _{Ed,x} kN	V _{Ed,y} kN	M _{Ed,x} kNm	M _{Ed,y} kNm	M _{T,Ed} kNm	Tipo di carico
1	0,00	0,00	5,00	0,00	0,00	0,00	Statico

*) I coefficienti parziali di sicurezza per le azioni sono inclusi.

Forze risultanti sull'ancoraggio

Ancorante n°	Forza di trazione kN	Forza di taglio kN	Forza di taglio x kN	Forza di taglio y kN
1	0,00	2,50	0,00	2,50
2	0,00	2,50	0,00	2,50



max. deformazione a compressione del calcestruzzo :
max. tensione di compressione del calcestruzzo :
Forza risultante di trazione :
Forza risultante di compressione :

‰
N/mm²
kN , Coordinate x/y (/)
kN , Coordinate x/y (/)

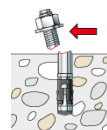
Resistenza a taglio

Verifica	Carico kN	Portata kN	Utilizzo β_v %
Rottura dell'acciaio senza braccio di leva *	2,5	27	9,3
Rottura calcestruzzo sul lato opposto al carico	5	23,8	21,1

* Ancorante più sfavorevole

Rottura dell'acciaio senza braccio di leva

$$V_{Ed} \leq \frac{V_{Rk,s}}{\gamma_{Ms}} \quad (V_{Rd,s})$$



$$V_{Rk,s} = k_7 \cdot V_{Rk,s}^0 = 1,00 \cdot 33,70 \text{ kN} = 33,70 \text{ kN}$$

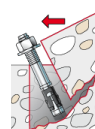
Equazione
(7.35)/(7.36)

$V_{Rk,s}$ kN	γ_{Ms}	$V_{Rd,s}$ kN	V_{Ed} kN	β_{Vs} %
33,7	1,25	27	2,5	9,3

Ancorante n°	β_{Vs} %	Gruppo n°	Beta decisivo
1	9,3	1	$\beta_{Vs,1}$
2	9,3	2	$\beta_{Vs,2}$

Rottura calcestruzzo sul lato opposto al carico

$$V_{Ed} \leq \frac{V_{Rk,cp}}{\gamma_{Mc}} \quad (V_{Rd,cp})$$



$$V_{Rk,cp} = k_8 \cdot N_{Rk,c} = 2 \cdot 17,81 \text{ kN} = 35,63 \text{ kN}$$

Equazione
(7.39c)

$$N_{Rk,c} = N_{Rk,c}^0 \cdot \frac{A_{c,N}}{A_{c,N}^0} \cdot \Psi_{s,N} \cdot \Psi_{re,N} \cdot \Psi_{ec,N} \cdot \Psi_{M,N}$$

Equazione
(7.1)

$$N_{Rk,c} = 11,45 \text{ kN} \cdot \frac{32256 \text{ mm}^2}{20736 \text{ mm}^2} \cdot 1,000 \cdot 1,000 \cdot 1,000 \cdot 1,000 = 17,81 \text{ kN}$$

$$N_{Rk,c}^0 = k_1 \cdot \sqrt{f_{ck}} \cdot h_{ef}^{1,5} = 7,7 \cdot \sqrt{20,0 \text{ N/mm}^2} \cdot (48 \text{ mm})^{1,5} = 11,45 \text{ kN}$$

Equazione
(7.2)

$$\Psi_{s,N} = \min\left(1; 0,7 + 0,3 \cdot \frac{c}{c_{cr,N}}\right) = \min\left(1; 0,7 + 0,3 \cdot \frac{\infty}{72 \text{ mm}}\right) = 1,000 \leq 1$$

Equazione
(7.4)

$$\Psi_{re,N} = 1,000$$

Equazione
(7.5)

$$\Psi_{ec,N} = \frac{1}{1 + \frac{2e_{ex}}{s_{cr,N}}} \Rightarrow \Psi_{ec,Nx} \cdot \Psi_{ec,Ny} = 1,000 \cdot 1,000 = 1,000 \leq 1$$

Equazione
(7.6)

$$\Psi_{M,N} = 1,00 \geq 1$$

Equazione
(7.7)

$V_{Rk,cp}$ kN	γ_{Mcp}	$V_{Rd,cp}$ kN	V_{Ed} kN	$\beta_{V,cp}$ %
35,6	1,50	23,8	5	21,1

Ancorante n°	$\beta_{V,cp}$ %	Gruppo n°	Beta decisivo
1, 2	21,1	1	$\beta_{V,cp;1}$

Resistenza alla combinazione di trazione e taglio

$$\beta_V = \beta_{V,cp;1} = 0,21 \leq 1$$



Verifica soddisfatta

Informazioni sulla piastra

Dettagli piastra di base

Spessore della piastra definito dall'utente senza verifiche

t = 8 mm

Tipo di profilo

Profilo cavo rettangolare formato a freddo (120x80x4)

Osservazioni tecniche

La trasmissione dei carichi dell'ancoraggio al supporto in calcestruzzo deve essere indicata per lo stato limite ultimo e lo stato limite di esercizio; a tal fine, le normali verifiche devono essere effettuate considerando le azioni introdotte dagli ancoraggi. Per tali verifiche saranno considerate le disposizioni aggiuntive del metodo di progettazione.

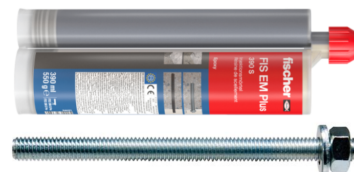
Durante la progettazione sono stati emessi le seguenti note e avvertenze:

- Gli ancoraggi devono trovarsi sulla piastra a una distanza a ≥ 27 mm dal bordo del profilo.

Dati di installazione

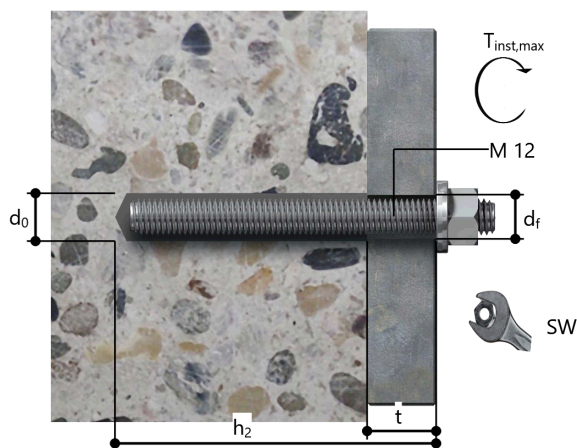
Ancorante

Sistema	fischer Sistema a iniezione FIS EM plus	
Ancorante chimico ad iniezione	FIS EM Plus 390 S (sono disponibili altri formati della cartuccia)	Articolo 544163
Elemento di fissaggio	Barra filettata FIS A M 12 x 120 8.8, Acciaio zincato, Classe di resistenza 8.8	Articolo 519397
Accessorio	FIS MR Plus	Articolo 545853
	FIS DM S Pro	Articolo 563337
	Pistola ad aria compressa ABS	Articolo 93286
	Pistola ad aria compressa(p >= 6 bar)	Fornito dal cliente
	BS 14	Articolo 78180
	SDS Plus-V II 14/110/160 o alternativamente	Articolo 531815
	FHD 14/250/380	Articolo 546598
	Foratura a roto-percussione con o senza aspirazione	
Cartucce alternative	FIS EM Plus 300 T	Articolo 575313
	FIS EM Plus 585 S	Articolo 544164
	FIS EM Plus 1500 S	Articolo 544167
	La cartucce mostrate sono alternative a quella evidenziata con lo stesso numero di Benestare/Valutazione.	



Dettagli di installazione

Filettatura	M 12
Diametro del foro	$d_0 = 14 \text{ mm}$
Profondità di foratura	$h_2 = 56 \text{ mm}$
Profondità di ancoraggio	$h_{ef} = 48,00 \text{ mm}$
Metodo di foratura	Rotopercussione
Pulizia del foro	Pulire con 2 soffiate, 2 spazzolate e 2 soffiate eseguite con idonei pistola ad aria compressa e scovolino Nessuna pulizia del foro richiesta in caso di utilizzo di una punta cava, per es. fischer FHD
Tipo di installazione	Installazione passante
Spazio anulare tra foro della piastra e barra	Spazio anulare tra foro della piastra e barra riempito
Coppia di serraggio massima	$T_{inst,max} = 40,0 \text{ Nm}$
Dimensioni della chiave	19 mm
Spessore della piastra di base	$t = 8 \text{ mm}$
t_{fix}	$t_{fix} = 8 \text{ mm}$
$T_{fix,max}$	
Consumo di resina per foro	6 ml/3 Unità graduate



Dettagli piastra di base

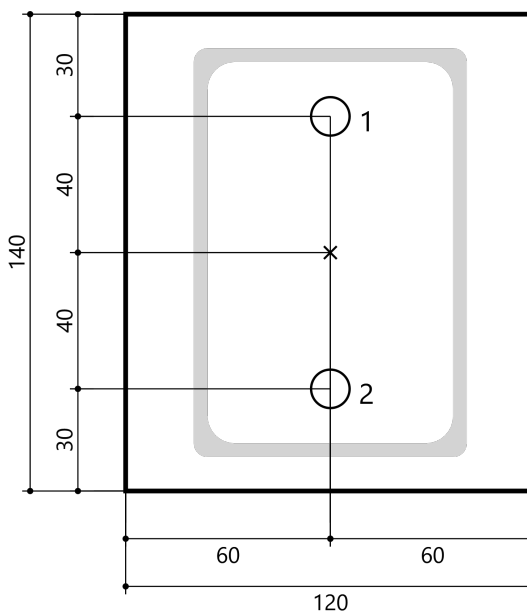
Materiale della piastra di base Non disponibile
 Spessore della piastra di base $t = 8 \text{ mm}$
 Diametro del foro nell'oggetto da fissare $d_f = 16 \text{ mm}$

Profilo

Tipo di profilo Profilo cavo rettangolare formato a freddo (120x80x4)

Coordinate dell'ancoraggio

Ancorante n°	x mm	y mm
1	0	40
2	0	-40



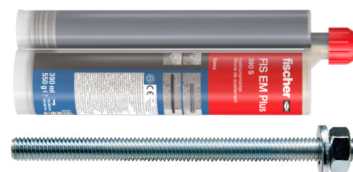
fischer italia S.R.L Unipersonale

Corso Stati Uniti, 25
35127 Padova
Telefono: +39 049 8 06 31 11
Fax: +39 049 8 06 34 01
progettazione@fischer.it
www.fischer.it

Basi della progettazione

Ancorante

Sistema	fischer Sistema a iniezione FIS EM plus
Ancorante chimico ad iniezione	FIS EM Plus 390 S
Elemento di fissaggio	Barra filettata FIS A M 12 x 120 8.8, Acciaio zincato, Classe di resistenza 8.8
Profondità di ancoraggio	48,00 mm
Dati di progetto	Progettazione dell'ancorante in Calcestruzzo secondo Valutazione Tecnica Europea ETA-17/0979, Opzione 1, Emesso 10/02/2025

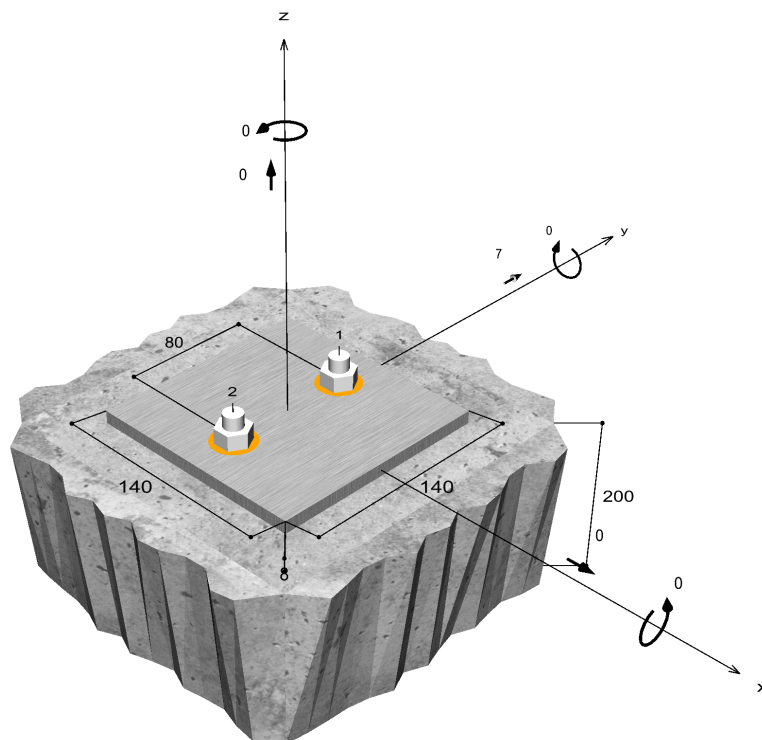
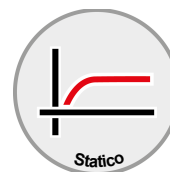


Geometria / Carichi

mm, kN, kNm

Valore di progetto delle azioni (sono inclusi i

coefficienti parziali di sicurezza delle azioni)



Non in scala



Dati di input

Metodo di progettazione	Metodo di progettazione EN 1992-4:2017: Ancoranti chimici
Materiale di base	C20/25, EN 206
Condizioni calcestruzzo	Fessurato, Foro asciutto
Range di temperatura	24 °C Temperatura nel lungo periodo, 40 °C Temperatura nel breve periodo
Armatura	nessuna armatura o armatura standard. Senza armatura di bordo. Con armatura per controllo della fessurazione
Metodo di foratura	Rotopercussione
Tipo di installazione	Installazione passante
Spazio anulare tra foro della piastra e barra	Spazio anulare tra foro della piastra e barra riempito
Tipo di carico	Statico
Distanziato	Nessuna flessione
Dimensioni piastra di ancoraggio	Ancorante fissato sul materiale di base 140 mm x 140 mm x 8 mm
Tipo di profilo	Nessuno

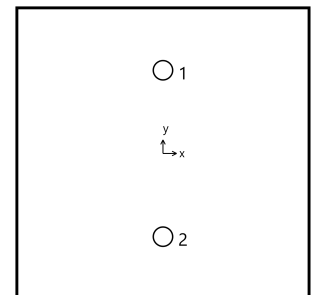
Carichi di progetto *)

#	N _{Ed} kN	V _{Ed,x} kN	V _{Ed,y} kN	M _{Ed,x} kNm	M _{Ed,y} kNm	M _{T,Ed} kNm	Tipo di carico
1	0,00	0,00	7,00	0,00	0,00	0,00	Statico

*) I coefficienti parziali di sicurezza per le azioni sono inclusi.

Forze risultanti sull'ancoraggio

Ancorante n°	Forza di trazione kN	Forza di taglio kN	Forza di taglio x kN	Forza di taglio y kN
1	0,00	3,50	0,00	3,50
2	0,00	3,50	0,00	3,50



max. deformazione a compressione del calcestruzzo :
max. tensione di compressione del calcestruzzo :
Forza risultante di trazione :
Forza risultante di compressione :

‰
N/mm²
kN , Coordinate x/y (/)
kN , Coordinate x/y (/)

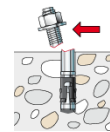
Resistenza a taglio

Verifica	Carico kN	Portata kN	Utilizzo β_v %
Rottura dell'acciaio senza braccio di leva *	3,5	27	13,0
Rottura calcestruzzo sul lato opposto al carico	7	23,8	29,5

* Ancorante più sfavorevole

Rottura dell'acciaio senza braccio di leva

$$V_{Ed} \leq \frac{V_{Rk,s}}{\gamma_{Ms}} \quad (V_{Rd,s})$$



$$V_{Rk,s} = k_7 \cdot V_{Rk,s}^0 = 1,00 \cdot 33,70kN = 33,70kN$$

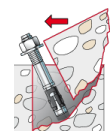
Equazione
(7.35)/(7.36)

$V_{Rk,s}$ kN	γ_{Ms}	$V_{Rd,s}$ kN	V_{Ed} kN	β_{Vs} %
33,7	1,25	27	3,5	13,0

Ancorante n°	β_{Vs} %	Gruppo n°	Beta decisivo
1	13,0	1	$\beta_{Vs,1}$
2	13,0	2	$\beta_{Vs,2}$

Rottura calcestruzzo sul lato opposto al carico

$$V_{Ed} \leq \frac{V_{Rk,cp}}{\gamma_{Mc}} \quad (V_{Rd,cp})$$



$$V_{Rk,cp} = k_8 \cdot N_{Rk,c} = 2 \cdot 17,81kN = 35,63kN$$

Equazione
(7.39c)

$$N_{Rk,c} = N_{Rk,c}^0 \cdot \frac{A_{c,N}}{A_{c,N}^0} \cdot \Psi_{s,N} \cdot \Psi_{re,N} \cdot \Psi_{ec,N} \cdot \Psi_{M,N}$$

Equazione
(7.1)

$$N_{Rk,c} = 11,45kN \cdot \frac{32256mm^2}{20736mm^2} \cdot 1,000 \cdot 1,000 \cdot 1,000 \cdot 1,000 = 17,81kN$$

$$N_{Rk,c}^0 = k_1 \cdot \sqrt{f_{ck}} \cdot h_{ef}^{1,5} = 7,7 \cdot \sqrt{20,0N/mm^2} \cdot (48mm)^{1,5} = 11,45kN$$

Equazione
(7.2)

$$\Psi_{s,N} = \min\left(1; 0,7 + 0,3 \cdot \frac{c}{c_{cr,N}}\right) = \min\left(1; 0,7 + 0,3 \cdot \frac{\infty}{72mm}\right) = 1,000 \leq 1$$

Equazione
(7.4)

$$\Psi_{re,N} = 1,000$$

Equazione
(7.5)

$$\Psi_{ec,N} = \frac{1}{1 + \frac{2e_u}{s_{cr,N}}} \Rightarrow \Psi_{ec,Nx} \cdot \Psi_{ec,Ny} = 1,000 \cdot 1,000 = 1,000 \leq 1$$

Equazione
(7.6)



$$\Psi_{M,N} = 1,00 \geq 1$$

Equazione
(7.7)

$V_{Rk,cp}$ kN	γ_{Mcp}	$V_{Rd,cp}$ kN	V_{Ed} kN	$\beta_{V,cp}$ %
35,6	1,50	23,8	7	29,5

Ancorante n°	$\beta_{V,cp}$ %	Gruppo n°	Beta decisivo
1, 2	29,5	1	$\beta_{V,cp;1}$

Resistenza alla combinazione di trazione e taglio

$$\beta_V = \beta_{V,cp;1} = 0,29 \leq 1$$



Verifica soddisfatta

Informazioni sulla piastra

Dettagli piastra di base

Spessore della piastra definito dall'utente senza verifiche

t = 8 mm

Tipo di profilo

Nessuno

Osservazioni tecniche

La trasmissione dei carichi dell'ancoraggio al supporto in calcestruzzo deve essere indicata per lo stato limite ultimo e lo stato limite di esercizio; a tal fine, le normali verifiche devono essere effettuate considerando le azioni introdotte dagli ancoraggi. Per tali verifiche saranno considerate le disposizioni aggiuntive del metodo di progettazione.

Dati di installazione

Ancorante

Sistema

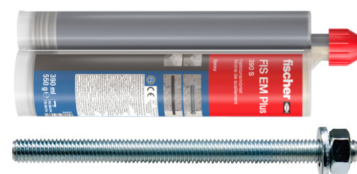
Ancorante chimico ad
iniezione
Elemento di fissaggio

fischer Sistema a iniezione FIS EM plus

FIS EM Plus 390 S (sono disponibili
altri formati della cartuccia)
Barra filettata FIS A M 12 x 120 8.8,
Acciaio zincato,
Classe di resistenza 8.8

Articolo 544163

Articolo 519397



Accessorio

FIS MR Plus
FIS DM S Pro
Pistola ad aria compressa ABS
Pistola ad aria compressa(p >= 6
bar)
BS 14
SDS Plus-V II 14/110/160
o alternativamente
FHD 14/250/380
Foratura a roto-percussione con o
senza aspirazione

Articolo 545853

Articolo 563337

Articolo 93286

Fornito dal cliente

Articolo 78180

Articolo 531815

Articolo 546598

Cartucce alternative

FIS EM Plus 300 T
FIS EM Plus 585 S
FIS EM Plus 1500 S
La cartucce mostrate sono
alternative a quella evidenziata
con lo stesso numero di Benestare/
Valutazione.

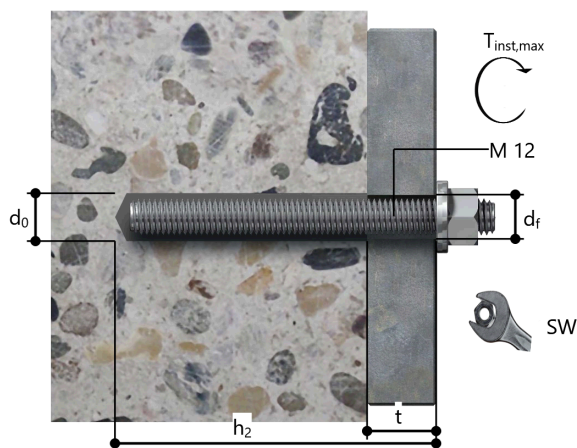
Articolo 575313

Articolo 544164

Articolo 544167

Dettagli di installazione

Filettatura M 12
Diametro del foro $d_0 = 14 \text{ mm}$
Profondità di foratura $h_2 = 56 \text{ mm}$
Profondità di ancoraggio $h_{ef} = 48,00 \text{ mm}$
Metodo di foratura Rotopercussione
Pulizia del foro Pulire con 2 soffiate,
2 spazzolate e 2 soffiate eseguite
con idonei pistola ad aria compressa
e scovolino
Nessuna pulizia del foro richiesta in
caso di utilizzo di una punta cava,
per es. fischer FHD
Tipo di installazione Installazione passante
Spazio anulare tra foro
della piastra e barra
Coppia di serraggio
massima $T_{inst,max} = 40,0 \text{ Nm}$
Dimensioni della chiave 19 mm
Spessore della piastra di
base $t = 8 \text{ mm}$
 $t_{fix} = 8 \text{ mm}$
 $T_{fix,max}$
Consumo di resina per foro 6 ml/3 Unità graduate



Dettagli piastra di base

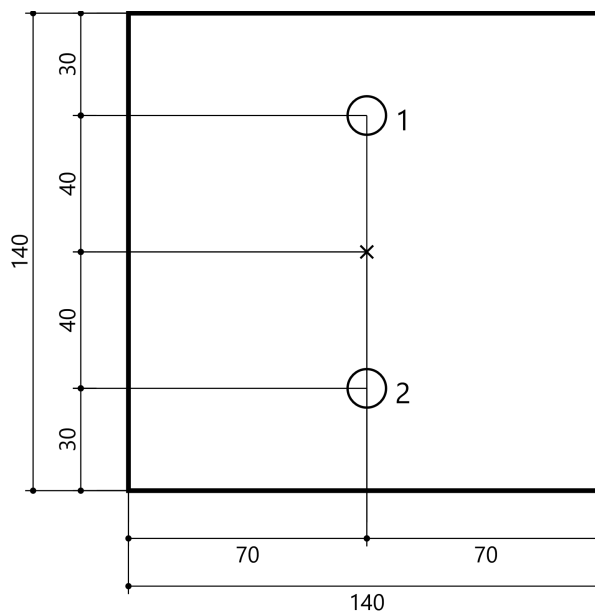
Materiale della piastra di base Non disponibile
 Spessore della piastra di base $t = 8 \text{ mm}$
 Diametro del foro nell'oggetto da fissare $d_f = 16 \text{ mm}$

Profilo

Tipo di profilo Nessuno

Coordinate dell'ancoraggio

Ancorante n°	x mm	y mm
1	0	40
2	0	-40



COLLEGAMENTO TRA TRAVERSO E MONTANTE

Sollecitazioni	
$F_{v,Ed}$ (N)	4000
$F_{t,Ed}$ (N)	0

Bulloni	
Classe	8,8
d (mm)	12
γ_{M2}	1,25
f_{yb} (N/mm ²)	640
f_{tb} (N/mm ²)	800
A_n (mm ²)	113
A_{res} (mm ²)	84

Piastra di collegamento	
Acciaio	S275
t (mm)	8
γ_{M2}	1,25
d_0 (mm)	13
f_{tk} (N/mm ²)	430

Caratteristiche resistenti bulloni		
Classe	f_{yb} (N/mm ²)	f_{tb} (N/mm ²)
4,6	240	400
5,6	300	500
6,8	480	600
8,8	640	800
10,9	900	1000

Caratteristiche geometriche bulloni		
d (mm)	A_n (mm ²)	A_{res} (mm ²)
12	113	84
14	153	115
16	201	157
18	254	192
20	314	245
22	380	303
24	452	353
27	572	459
30	706	561

Caratteristiche piastra	
Acciaio	f_{tk} (N/mm ²)
S235	360
S275	430
S355	510
S450	550
S235 N/NL	390
S355 N/NL	490
S420 N/NL	520
S460 N/NL	540
S235 M/ML	370
S355 M/ML	470
S420 M/ML	520
S460 M/ML	540
S235 W	360
S355 W	510

Verifica di resistenza con formula 4.2.65

$$\frac{F_{v,Ed}}{F_{v,Rd}} + \frac{F_{t,Ed}}{1.4F_{t,Rd}} \leq 1 \text{ con } \frac{F_{t,Ed}}{F_{t,Rd}} \leq 1$$

$\frac{F_{v,Ed}}{F_{v,Rd}} + \frac{F_{t,Ed}}{1.4F_{t,Rd}}$	0,124
--	-------

$F_{v,Rd}$ (N)	32256
$F_{t,Rd}$ (N)	48384

$\frac{F_{t,Ed}}{F_{t,Rd}}$	0,000
-----------------------------	-------

Verifica a rifollamento con formula 4.2.61

$$\frac{F_{v,Ed}}{F_{b,Rd}} \leq 1 \text{ con } F_{b,Rd} = \frac{k \cdot \alpha \cdot f_{tk} \cdot d \cdot t}{\gamma_{M2}}$$

Tipo di unione	
●	Esposta a fenomeni corrosivi o ambientali
○	Non esposta a fenomeni corrosivi o ambientali
○	Elementi resistenti alla corrosione (EN10025-5)

e_1 (mm)	40
e_2 (mm)	37
p_1 (mm)	40
p_2 (mm)	37

15,6	$\leq e_1 \leq$	72
15,6	$\leq e_2 \leq$	72
28,6	$\leq p_1 \leq$	112
31,2	$\leq p_2 \leq$	112

$\alpha = \min \{e_1/(3d_0); f_{tb}/f_{tk}; 1\}$ per bulloni di bordo // al carico applicato
 $\alpha = \min \{p_1/(3d_0)-0,25; f_{tb}/f_{tk}; 1\}$ per bulloni interni // al carico applicato
 $k = \min \{2,8e_2/d_0-1,7; 2,5\}$ per bulloni di bordo _ _ al carico applicato
 $k = \min \{1,4p_2/d_0-1,7; 2,5\}$ per bulloni interni _ _ al carico applicato

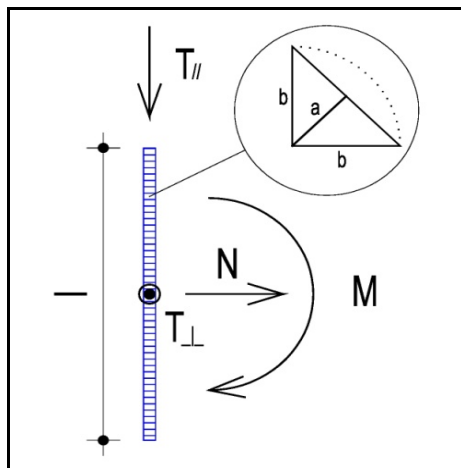
α_{MIN}	0,776
k_{MIN}	2,285

$F_{b,Rd}$ (N)	58520
----------------	-------

$\frac{F_{v,Ed}}{F_{b,Rd}}$	0,068
-----------------------------	-------

Sollecitazioni	
N (N)	0
$T_{//}$ (N)	4000
$T_{\perp}$ (N)	0
M (Nmm)	

Dati saldatura	
Acciaio	S235
b (mm)	6
l (mm)	120
n° cordoni	2
γ_{M2}	1,25
a (mm)	4,24



f_{yk} (N/mm ²)	235
f_{tk} (N/mm ²)	360

Verifica con formula 4.2.76

$$F_{w,Ed}/F_{w,Rd} \leq 1 \text{ con } F_{w,Rd} = a \cdot f_{tk} / (\sqrt{3} \cdot \beta \cdot \gamma_{M2})$$

β_w	0,8
$f_{vw,d}$ (N/mm ²)	207,846
$F_{T//}$ (N/mm)	16,667
$F_{T\perp}$ (N/mm)	0,000

$F_{T \text{ TOT}}$ (N/mm)	16,667
$F_{\perp N}$ (N/mm)	0,000
$F_{\perp M}$ (N/mm)	0,000
$F_{\perp \text{ TOT}}$ (N/mm)	0,000

$F_{w,Ed}$ (N/mm)	16,667
$F_{w,Rd}$ (N/mm)	881,816

S/R	OK
0,019	

Verifica con formula 4.2.78 e 4.2.79

$$\sqrt{(n_{\perp}^2 + t_{\perp}^2 + t_{//}^2)} \leq \beta_1 \cdot f_{yk}$$

$$|n_{\perp}| + |t_{\perp}| \leq \beta_2 \cdot f_{yk}$$

β_1	0,85
β_2	1
$t_{//}$ (N/mm ²)	3,9284
$t_{\perp}$ (N/mm ²)	0,0000

$n_{\perp N}$ (N/mm ²)	0,0000
$n_{\perp M}$ (N/mm ²)	0,0000
$n_{\perp}$ (N/mm ²)	0,0000

$\sqrt{(n_{\perp}^2 + t_{\perp}^2 + t_{//}^2)}$	3,9284
$\beta_1 \cdot f_{yk}$	199,7500

S/R	OK
0,02	

$ n_{\perp} + t_{\perp} $	0,0000
$\beta_2 \cdot f_{yk}$	235,0000

S/R	OK
0,00	